



Ajuntament de Benicarló

**PROYECTO DE URBANIZACIÓN DE LA CALLE
VALENCIA.
TRAMO URBANO ENTRE LA CALLE DR. FLEMING Y EL
PASEO MARÍTIMO.**



ÍNDICE.-

A.- DOCUMENTO Nº 1 : MEMORIA Y ANEJOS.

A.1.- MEMORIA

1. Antecedentes y objeto de la obra.
2. Justificación solución adoptada.
3. Descripción de las obras.
4. Afecciones.
5. Legalizaciones.
6. Garantía.
7. Plazo de ejecución.
8. Presupuesto.
9. Clasificación de contratista.
10. Documentos que forman el proyecto.
11. Constatación de obra completa.
12. Revisión de precios.

A.2.- ANEJOS.

- I. Reportaje fotográfico
- II. Justificación de precios.
- III. Cuadro de precios unitarios.
- IV. Cuadro de precios descompuestos.
- V. Resumen de presupuesto.
- VI. Programa de desarrollo de los trabajos.
- VII. Estudio geotécnico.
- VIII. Estudio de seguridad y salud.
- IX. Replanteo.
- X. Cálculos justificativos.
- XI. Cálculo de costes indirectos.
- XII. Cálculo de honorarios técnicos.
- XIII. Expropiaciones.
- XIV. Control de calidad.



Ajuntament de Benicarló

B.- DOCUMENTO Nº 2 : PLANOS.

1. Situación.
2. Estado actual.
3. Infraestructuras existentes.
4. Pavimentación. Croquis sección tipo.
5. Saneamiento.
6. Perfil saneamiento y drenaje.
7. Drenaje.
8. Agua potable.
9. Alumbrado público.

C.- DOCUMENTO Nº 3 : PLIEGO DE PRESCRIPCIONES TÉCNICAS PARTICULARES.

D.- DOCUMENTO Nº 4 : PRESUPUESTO.

1. Cuadro de precios nº 1.
2. Cuadro de precios nº2.
3. Mediciones y Presupuesto.
4. Resumen de presupuesto.

E.- DOCUMENTO Nº 5: GESTIÓN DE RESIDUOS



Ajuntament de Benicarló

DOCUMENTO N°1: MEMORIA Y ANEJOS



Ajuntament de Benicarló

A.1. MEMORIA



Ajuntament de Benicarló

1. ANTECEDENTES Y OBJETO DE LA MEMORIA

Durante el año 2003, el Ayuntamiento de Benicarló inició un proceso de urbanización de dos viales pendientes de urbanización completa entre el Paseo Marítimo y la calle Dr. Fleming. La primera de ellas, la calle Dr. Coll ya ha sido ejecutada, quedando pendiente la urbanización de la calle Valencia, objeto de este proyecto. El Ayuntamiento ha previsto la ejecución de la misma por gestión directa.

Durante el año 2010, se inició un proceso de actualización del proyecto inicial, que fue, por diversas circunstancias, inviable ejecutar. En la actualidad, a la vista de la modificación reglamentaria de diversos parámetros de urbanización, los relativos a accesibilidad, los parámetros derivados de la nueva legislación urbanística, eficiencia energética, o los nuevos criterios de urbanización a los efectos de destinar mayores espacios para los peatones, limitando el espacio de tránsito rodado, generando viales con una mayor preponderancia del ciudadano, ha llevado a la administración a redefinir el proyecto inicial, actualizando criterios y obligando a redactar un nuevo proyecto adaptado a las tendencias y normativas actuales.

La ejecución del presente proyecto permitirá la conversión en solares de un gran número de parcelas que en la actualidad se encuentran sin ningún tipo de infraestructuras o las que poseen resultan insuficientes, ejecutadas provisionalmente por el ayuntamiento para evitar males mayores, para poder ser considerados solar. El suelo en el que se va a actuar resulta, según el Plan General, ser un suelo urbano, si bien de acuerdo con los criterios establecidos por la LOTUP, carece de los servicios necesarios para considerarlo solar.

2. JUSTIFICACIÓN DE LA SOLUCIÓN ADOPTADA.

La solución propuesta se justifica en su propio objeto que es la conversión de las parcelas existentes en el ámbito en solar, sin más cesiones que las propias de los viales que resulten afectados. El criterio de urbanización es prolongación del criterio ya establecido para la urbanización de las vías próximas en Corts Valencianes y adyacentes, por lo que en este sentido no existe una innovación que deba ser justificada específicamente. Tan solo destacar la innovación respecto de los criterios anteriores

3. DESCRIPCIÓN DE LAS OBRAS.

El proceso de ejecución de las obras consistirá en:

- Excavación del terreno, aportación de zahorras de compactación y construcción de pavimento de aglomerado asfáltico.
- Previamente a la ejecución de la solera deberá ejecutarse la red de alcantarillado; red de abastecimiento de agua; instalación de la red de gas, en su caso, que se encuentra fuera de proyecto por ser objeto de otra actuación paralela de orden privado; red de suministro de energía eléctrica para alumbrado público y red de energía eléctrica y telefonía.
- Colocación de pavimentos. El pavimento de calzada se realizará en aglomerado asfáltico con un paquete de pavimentos de 52 cm, en los que se incluyen las dos capas de acabado, una de 7 cm y la de rodadura de 5 cm. Las aceras sobre solera de hormigón de 20 cm, se ejecutarán con baldosas de vibrazolit pétreo sobre capa de mortero. Dicho pavimento no se colocará en seco.



Ajuntament de Benicarló

La red de alcantarillado, siguiendo el criterio ya iniciado por obras similares, será de P.V.C. ranurado de 40 cm de diámetro.

La red de agua a instalar será de polietileno, con diámetros a establecer en estudio aparte a realizar por dicha empresa.

El alumbrado a implantar se diseña con criterios de eficiencia energética, eliminando lámparas de descarga, e introduciendo elementos más adecuados a zonas urbanas sostenibles: báculos de menor altura y presencia urbana, lámparas de led.

- Luminaria.

Luminaria Led para alumbrado público y residencial con marcado CE, tipo innova de NOVATILUX o equivalente, para una potencia de $P=60W$ total, flujo luminoso real de 7.568 lm, con carcasa realizada en aluminio inyectado con tratamiento anticorrosión, tensión de red 220-240 V, 50-60Hz, difusor en vidrio templado plano con protección a impactos IK10, índice de protección IP66, temperatura de color 4000°K, de medidas 728x468x105mm, con doble cavidad interior aislada con junta de estanqueidad de silicona (LED's-Driver) para un mejor comportamiento térmico, apertura sin necesidad de herramientas, con la tornillería exterior e interior en acero inoxidable, driver regulable en potencia, reducción de flujo, programable y con posibilidad de comunicación Dali, protector individual contra sobretensiones de 20kA y 10 kV (tipo 2) independiente del que se incorpora en el driver, vida útil del Led >100.000h, flujo hemisferio superior: FHS < 1% y clase 1, color RAL a definir, garantía de 10 años, según UNE 60598, colocada sobre soporte de 6m de altura (no incluido), comprobada y en correcto funcionamiento según REBT y RD 1890/2008 Reglamento de eficiencia energética en instalaciones de alumbrado exterior.

-Columna.

Columna para alumbrado público compuesta por dos tramos de tubos, primer tramo de diámetro 120 mm y segundo tramo de diámetro 75 mm, color gris oscuro, Clase II y de 6m de altura tipo Atlas de ATP o equivalente.

Los tubos estarán compuestos de una estructura híbrida de acero y polímeros técnicos con la finalidad de dar una alta resistencia a la oxidación y protección total contra la corriente eléctrica.

La columna tendrá un brazo saliente de 50 cm a una altura de $h=5,75m$, color gris oscuro, tubo en acero galvanizado de 1,5 mm de pared y 60 mm de diámetro recubierto con pintura de poliéster a alta temperatura de color gris oscuro, fijación a la columna mediante dos tornillos allen de acero inoxidable y métrica 10, tipo MT-50 de ATP o equivalente.

Garantía de 10 años, colocada sobre cimentación (no incluida), comprobada y en correcto funcionamiento según REBT y RD 1890/2008 Reglamento de eficiencia energética en instalaciones de alumbrado exterior.

4. AFECCIONES

No existen afecciones, salvo las ya resueltas por el ayuntamiento, de acuerdo con el Proyecto de Expropiación llevado a cabo para la obtención del suelo ocupado por una edificación existente en el cruce de esta calle con el Paseo marítimo.



Ajuntament de Benicarló

5. LEGALIZACIONES

Se obliga al contratista de las obras a la legalización y puesta en marcha de todas las instalaciones previstas en esta memoria, por lo cual deberá obtener los oportunos permisos, autorizaciones y cualesquiera otros documentos necesarios que deban de expedir los organismos competentes y correrá también a cargo suyo la redacción de los proyectos, expedición de boletines o de cualquier otro documento necesario para ello. Los gastos que ocasione la obtención de los mencionados permisos o la redacción de documentos se consideran incluidos en el porcentaje de gastos generales que figura en el resumen del presupuesto.

6. GARANTÍA

A partir de la firma del Acta de Recepción comenzará el plazo de garantía, cuyo duración será la prevista en el contrato de obras y en ningún caso será inferior a un año. Durante dicho plazo el Contratista estará obligado a subsanar los defectos observados en la recepción provisional y también los que no sean imputables al uso por parte del promotor.

7. PLAZO DE EJECUCIÓN

Por las características de las obras y el impacto que puede producir en la vida ciudadana el tiempo que dure su ejecución, se ha fijado un plazo máximo de **4 meses**.

8. PRESUPUESTO

El presupuesto de ejecución material incluye las partidas de suministro, obra civil, las medidas de seguridad a aplicar y la gestión de los residuos generados.

GASTOS GENERALES	0,13	22.904,77
BENEFICIO INDUSTRIAL	0,06	10.571,43
PRESUPUESTO DE LICITACIÓN		209.666,70
IVA	0,21	44.030,01
PRESUPUESTO EJECUCIÓN CONTRATA		253.696,70

Asciende el Presupuesto de Licitación a la cantidad de **DOSCIENTOS NUEVE MIL SEISCIENTOS SESENTA Y SEIS EUROS CON SETENTA CÉNTIMOS** iva excluido.

9. CLASIFICACIÓN DEL CONTRATISTA

De acuerdo con el artículo 65 del Texto Refundido de la Ley de Contratos del Sector Público, RDL 3/2011 y su modificación mediante la Ley 14/2013, de 27 de septiembre, de apoyo a los emprendedores y su internacionalización, artículo 43, al no alcanzar el presupuesto de la obra los 500.000 €, no es necesario exigir la clasificación al contratista.

10.- DOCUMENTOS QUE FORMAN EL PROYECTO.

Los documentos que constan en el presente proyecto son los establecidos en el documento editado por la Diputación Provincial de Castellón de "Normas que se han de seguir para la redacción de proyectos de obras incluidas en planes de inversión de la Excm. Diputación Provincial de Castellón" y que se corresponden con el índice del proyecto.



Ajuntament de Benicarló

11.- OBRA COMPLETA.

De acuerdo con lo preceptuado en el artículo 125 RGLCSP, la obra que se ha proyectado se considera OBRA COMPLETA, entendiéndose por tal la susceptible de ser entregada al uso general o al servicio correspondiente, sin perjuicio de las ulteriores ampliaciones de que posteriormente puedan ser objeto y comprende todos y cada uno de los elementos que son precisos para la utilización de la obra.

12.- REVISIÓN DE PRECIOS.

Al estar previsto un contrato administrativo de cinco meses de duración no procede revisión de precios al no encontrarse en los supuestos establecidos en el artículo 89 del RDL 3/2011 de 14 de noviembre, por el que se aprueba el texto refundido de la Ley de Contratos del Sector Público (modificado por la Ley 2/2015).

El Arquitecto Municipal	La Arquitecta municipal
Luis Pérez Lores	M ^a Concepción Mora Martínez
Benicarló, noviembre 2017	Benicarló, noviembre 2017



Ajuntament de Benicarló

ANEJOS.-



Ajuntament de Benicarló

ANEJO I. REPORTAJE FOTOGRÁFICO



Ajuntament de Benicarló





Ajuntament de Benicarló

ANEXO II. JUSTIFICACIÓN DE PRECIOS

- 1.- Cuadro de precios unitarios.
- 2.- Cuadro de precios descompuestos.
- 3.- Resumen de presupuesto.



Ajuntament de Benicarló

Cuadro de Precios Unitarios

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

Cuadro de Mano de Obra				
Nº	DESIGNACION	IMPORTE		
		PRECIO (Euros)	CANTIDAD (Horas)	TOTAL (Euros)
1	Oficial 1º construcción.	19,20	644,76 h	12.379,39
2	Oficial 2º construcción.	18,01	0,66 h	11,89
3	Ayudante construcción.	17,71	5,91 h	104,67
4	Peón especializado construcción.	17,29	276,46 h	4.779,99
5	Peón ordinario construcción.	17,11	812,57 h	13.903,07
6	Oficial montador ferralla.	20,00	0,79 h	15,80
7	Peón ordinario ferralla.	16,38	0,79 h	12,94
8	Oficial 1º electricidad.	18,91	148,07 h	2.800,00
9	Especialista electricidad.	18,18	9,25 h	168,17
10	Peón electricidad.	18,00	20,24 h	364,32
11	Oficial 1º fontanería.	18,91	40,27 h	761,51
12	Especialista fontanería.	18,18	25,45 h	462,68
13	Peón fontanería.	18,00	2,20 h	39,60
14	Oficial jardinero.	16,26	1,56 h	25,37
15	Peón jardinería.	14,12	9,60 h	135,55
16	Oficial 1º pintura.	19,20	6,77 h	129,98
	Importe Total			36.094,93

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

Cuadro de Maquinaria				
Nº	DESIGNACION	IMPORTE		
		PRECIO (Euros)	CANTIDAD (Horas)	TOTAL (Euros)
1	Amortización tablero de madera de pino 2ª calidad, de dimensiones 98x50x2.7cm confeccionado con tablas con uniones encoladas, protegido con perfiles de acero en forma de C embutidos en los extremos, cepillado y con tratamiento antihumedad por ambas caras, para encofrado de forjados y losas, considerando 15 usos.	0,61	75,00 u	45,75
2	Amortización sopanda metálica con voladizo de 4m de longitud para encofrado prefabricado de vigas planas o de canto, considerando 50 usos.	1,17	15,00 u	17,55
3	Amortización sopanda metálica con voladizo de 3m de longitud para encofrado prefabricado de vigas planas o de canto, considerando 50 usos.	0,91	3,00 u	2,73
4	Amortización sopanda metálica con voladizo de 2m de longitud para encofrado prefabricado de vigas planas o de canto, considerando 50 usos.	0,63	3,00 u	1,89
5	Amortización portasopanda metálico de sección 90x40mm y 1.18m de longitud para encofrado prefabricado de vigas planas o de canto, considerando 50 usos.	0,34	12,38 u	4,21
6	Amortización soporte metálico jacena de 0.98m de longitud para encofrado prefabricado de vigas planas, considerando 50 usos.	0,15	37,50 u	5,63
7	Amortización puntal metálico telescópico de 3.50m de altura, considerando 50 usos.	0,37	49,88 u	18,46
8	Compresor portátil diésel de 4 m3/min de caudal y 7 kilos de presión, incluso seguro.	3,05	49,75 h	151,74
9	Radial de tipo Eléctrica.	0,74	6,25 h	4,63
10	Fratadora mecánica para pavimentos de hormigón, con pala de 990mm de diámetro, motor de gasolina y peso de 90 kg.	3,12	64,28 h	200,55
11	Rodillo compactador autopropulsado de 15,5 toneladas.	55,07	2,25 h	123,91
12	Rodillo compactador autopropulsado de 17 toneladas.	61,18	3,34 h	204,34
13	Rodillo compactador autopropulsado tándem.	52,00	8,12 h	422,24
14	Bandeja vibratoria compactadora de peso 140kg con una longitud de planchas de 660x600cm.	3,41	62,53 h	213,23
15	Motoniveladora provista de una hoja o cuchilla cortadora utilizada para nivelar suelos con una potencia de 180 CV.	77,35	4,50 h	348,08
16	Motoniveladora provista de una hoja o cuchilla cortadora utilizada para nivelar suelos con una potencia de 220 CV.	88,00	3,34 h	293,92
17	Regla vibrante de 3 a 6m.	1,50	92,50 h	138,75
18	Compactador de neumáticos de 120 C.V. y 25 Tm.	51,11	6,30 h	321,99
19	Martillo picador con un diametro de 80mm.	3,28	58,06 h	190,44
20	Compresor gasoil con un caudal de 10m3.	10,50	2,41 h	25,31
21	Compresor de aire de 75 C.V. y 10 atmósferas de presión de 1000x1150x1300mm accionado por motor eléctrico trifásico.	11,36	3,55 u	40,33
22	Retroexcavadora de orugas de potencia 150 caballos de vapor con una capacidad de la cuchara retroexcavadora de 1,4m3.	87,00	74,22 h	6.457,14

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

Cuadro de Maquinaria				
Nº	DESIGNACION	IMPORTE		
		PRECIO (Euros)	CANTIDAD (Horas)	TOTAL (Euros)
23	Retroexcavadora de orugas de potencia 247 caballos de vapor con una capacidad de la cuchara retroexcavadora de 1,9m3.	105,28	12,37 h	1.302,31
24	Suplemento por martillo picador en retroexcavadora.	20,00	86,59 h	1.731,80
25	Camión grua con potencia de grúa 6 T.	44,69	4,60 h	205,57
26	Camión grua con cesta hasta 10 m de altura.	35,69	1,44 h	51,39
27	Bomba hormigón sobre camión con una capacidad para amasado de 1065 litros.	90,90	4,29 h	389,96
28	Hormigonera convencional portátil accionada por motor eléctrico, con una capacidad de amasado de 160 litros, incluso seguro.	1,54	0,64 h	0,99
29	Hormigonera convencional portátil accionada por motor diésel, con una capacidad de amasado de 300 litros, incluso seguro.	2,58	0,08 h	0,21
30	Vibrador para hormigón de gasolina con aguja de diámetro 30-50mm incluso seguro.	1,42	1,84 h	2,61
31	Pala cargadora de neumaticos de potencia 102 caballos de vapor con una capacidad de carga en pala de 1,7m3.	44,61	3,43 h	153,01
32	Pala cargadora de neumaticos de potencia 167 caballos de vapor con una capacidad de carga en pala de 2,7m3.	65,59	2,71 h	177,75
33	Pala cargadora de neumaticos de potencia 179 caballos de vapor con una capacidad de carga en pala de 3,2m3.	55,76	6,77 h	377,50
34	Pala cargadora de neumaticos de potencia 270 caballos de vapor con una capacidad de carga en pala de 4m3.	84,42	5,60 h	472,75
35	Camión grua palfinger autocargante con capacidad de levantamiento de 13 T y sin terminal JIC.	53,48	10,11 h	540,68
36	Camion de transporte de 10 toneladas con una capacidad de 8 metros cúbicos y 2 ejes.	25,71	33,43 h	859,49
37	Camión bañera de 30 toneladas.	56,23	2,47 h	138,89
38	Camión grúa con útil para descarga de tubos de hormigón, compuesto de tijera y puente.	56,02	6,85 h	383,74
39	Camión cisterna de capacidad 8m3.	54,97	28,58 h	1.571,04
40	Camión cisterna bituminador con grupo de calefacción y bomba de 170 CV y 8m3 de capacidad.	84,57	11,80 h	997,93
41	Barredora rotación con aire.	32,88	18,57 h	610,58
42	Planta asfáltica móvil de 215 CV y 60-80 Tm/h.	429,20	3,31 h	1.420,65
43	Máquina pintabanda autopropulsada para aplicación de pintura convencional, mediante pulverización, en señalización horizontal de carreteras.	27,00	1,01 h	27,27
44	Extendedora de aglomerado.	90,00	6,30 h	567,00
45	Hincadora de postes con sistema de fijación a camión, con doble conexión hidráulica, presión de bomba hidráulica de 30 a 60 l, presión máxima de 15 Mpa, potencia de 600 Julios y una capacidad media de 690 a 950 golpes por minuto.	27,00	0,24 h	6,48
46	Camión cesta para una altura de trabajo de 14m, con una anchura total con estabilizadores de 2.60 m, longitud total de 6.5 m y capacidad de carga de 2000 Kg.	15,50	0,68 h	10,54

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

Cuadro de Maquinaria

Importe Total

21.232,96

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

Cuadro de Materiales				
Nº	DESIGNACION	IMPORTE		
		PRECIO (Euros)	CANTIDAD EMPLEADA	TOTAL (Euros)
1	Gotero autocompensante 0.6-3.5 bar 3.717h	0,13	48,00 u	6,24
2	Agua.	1,05	96,25 m3	101,06
3	Cemento portland con puzolana CEM II/B-P 32.5 N, según norma UNE-EN 197-1, a granel.	91,68	4,84 t	443,73
4	Cemento portland con adición puzolánica CEM II/B-P 32.5 N, según norma UNE-EN 197-1, envasado.	96,48	5,67 t	547,04
5	Cemento pórtland mixto con caliza CEM II/B-L 32,5 R según norma UNE-EN 197-1, envasado.	88,95	0,13 t	11,56
6	Mezcla colorante-cemento para revestimientos.	0,60	2.730,00 kg	1.638,00
7	Aditivo expansionante plastificante para la preparación de morteros y lechadas de inyección, elimina la retracción y mejora las resistencias mecánicas iniciales y finales. Dosificación: 1-2% sobre peso de cemento. Suministrado en sacos de 20 kg.	11,72	8,96 kg	105,01
8	Yeso negro, suministrado en sacos de 25 Kg, con sello Ince.	104,78	1,22 t	127,83
9	Hormigón preparado de resistencia característica 20 N/mm ² , de consistencia blanda y tamaño máximo del árido 40 mm, en ambiente no agresivo I, transportado a una distancia máxima de 10 km, contados desde la central suministradora. Se consideran cargas completas de 6 ó 9 m ³ y un tiempo máximo de descarga en obra de 45 minutos.	69,55	105,87 m3	7.363,26
10	Hormigón preparado de resistencia característica 20 N/mm ² , de consistencia plástica y tamaño máximo del árido 20 mm, en ambiente no agresivo I, transportado a una distancia máxima de 10 km, contados desde la central suministradora. Se consideran cargas completas de 6 ó 9 m ³ y un tiempo máximo de descarga en obra de 45 minutos.	66,24	23,24 m3	1.539,42
11	Hormigón preparado de resistencia característica 20 N/mm ² , de consistencia blanda y tamaño máximo del árido 20 mm, en ambiente no agresivo I, transportado a una distancia máxima de 10 km, contados desde la central suministradora. Se consideran cargas completas de 6 ó 9 m ³ y un tiempo máximo de descarga en obra de 45 minutos.	66,24	7,32 m3	484,88
12	Hormigón preparado de resistencia característica 25 N/mm ² , de consistencia plástica y tamaño máximo del árido 40 mm, en ambiente no agresivo I, transportado a una distancia máxima de 10 km, contados desde la central suministradora. Se consideran cargas completas de 6 ó 9 m ³ y un tiempo máximo de descarga en obra de 45 minutos.	72,45	53,59 m3	3.882,60
13	Hormigón preparado de resistencia característica 25 N/mm ² , de consistencia blanda y tamaño máximo del árido 20 mm, en ambiente no agresivo I, transportado a una distancia máxima de 10 km, contados desde la central suministradora. Se consideran cargas completas de 6 ó 9 m ³ y un tiempo máximo de descarga en obra de 45 minutos.	69,00	2,25 m3	155,25
14	Hormigón preparado de resistencia característica 30 N/mm ² , de consistencia blanda y tamaño máximo del árido 20 mm, en ambiente no agresivo I y exposición por ataque químico Qb, transportado a una distancia máxima de 10 km, contados desde la central suministradora. Se consideran cargas completas de 6 ó 9 m ³ y un tiempo máximo de descarga en obra de 45 minutos.	78,99	6,26 m3	494,48

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

Cuadro de Materiales				
Nº	DESIGNACION	IMPORTE		
		PRECIO (Euros)	CANTIDAD EMPLEADA	TOTAL (Euros)
15	Hormigón de limpieza con una dosificación mínima de cemento de 150 kg/m ³ , de consistencia blanda y tamaño máximo del árido 20 mm, transportado a una distancia máxima de 10 km, contados desde la central suministradora. Se consideran cargas completas de 6 ó 9 m ³ y un tiempo máximo de descarga en obra de 45 minutos.	62,10	0,63 m ³	39,12
16	Hormigón no estructural con una resistencia característica mínima de 15 N/mm ² , de consistencia blanda y tamaño máximo del árido 40 mm, transportado a una distancia máxima de 10 km, contados desde la central suministradora. Se consideran cargas completas de 6 ó 9 m ³ y un tiempo máximo de descarga en obra de 45 minutos.	68,10	21,20 m ³	1.443,72
17	Hormigón no estructural con una resistencia característica mínima de 15 N/mm ² , de consistencia blanda y tamaño máximo del árido 20 mm, transportado a una distancia máxima de 10 km, contados desde la central suministradora. Se consideran cargas completas de 6 ó 9 m ³ y un tiempo máximo de descarga en obra de 45 minutos.	64,86	35,21 m ³	2.283,72
18	Arena triturada de naturaleza silíceo, lavada, de granulometría 0/3, a pie de obra, considerando transporte con camión de 25 t, a una distancia media de 10km.	10,69	32,91 t	351,81
19	Arena triturada de naturaleza silíceo, lavada, de granulometría 0/6, a pie de obra, considerando transporte con camión de 25 t, a una distancia media de 10km.	10,22	87,95 t	898,85
20	Arena triturada de naturaleza silíceo, lavada, de granulometría 0/6, a pie de obra, considerando transporte con camión de 25 t, a una distancia media de 20km.	12,29	0,96 t	11,80
21	Arena sin incluir el transporte.	8,00	82,15 t	657,20
22	Grava triturada caliza de granulometría 4/6, sin lavar.	5,50	0,33 t	1,82
23	Grava triturada caliza de granulometría 10/20, lavada, a pie de obra, considerando transporte con camión de 25 t, a una distancia media de 10km.	6,20	0,43 t	2,67
24	Grava triturada caliza de granulometría 20/40, lavada, a pie de obra, considerando transporte con camión de 25 t, a una distancia media de 30km.	8,00	0,78 t	6,24
25	Grava caliza sin incluir transporte.	5,50	79,78 t	438,79
26	Zahorra artificial lavada, .	6,19	1.007,28 t	6.235,06
27	Filler calizo de aportación, transportado a una distancia de 20km.	64,00	11,57 t	740,48
28	Adhesivo tixotrópico a base de resinas epoxi y cargas especiales de dos componentes, sin disolventes, consistencia pastosa, fraguado rápido, para pegado de elementos hormigón entre sí, o de acero con hormigón y relleno de coque y fisuras finas, impermeable, de alta resistencia mecánica, buena resistencia a ataques químicos y a la abrasión, rendimiento de 2 kg/m ² por mm de espesor, suministrado en envases de 1 kg.	12,59	0,60 kg	7,55
29	Alambre recocido Nº 13 (diámetro 2.0mm) suministrado en mazos de 5 Kg.	3,03	2,63 kg	7,97
30	Acero B 500 S elaborado en taller y montado en jaulas para ser colocado en obra.	0,90	221,25 kg	199,13
31	Mallazo electrosoldado ME 15x15cm, de diámetros 5-5mm y acero B 500 T.	1,70	257,10 m ²	437,07
32	Mallazo electrosoldado ME 15x15cm, de diámetros 6-6mm y acero B 500 T.	2,23	6,63 m ²	14,78
33	Mallazo electrosoldado ME 20x20cm, de diámetros 8-8mm y acero B 500 T.	2,78	25,48 m ²	70,83

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

Cuadro de Materiales				
Nº	DESIGNACION	IMPORTE		
		PRECIO (Euros)	CANTIDAD EMPLEADA	TOTAL (Euros)
34	Perno de anclaje redondo corrugado autorroscante de 2.2 cm de diámetro y 70 cm de longitud, de acero B500S, con terminación en patilla, incluso tuerca y contratuerca.	3,88	36,00 u	139,68
35	Ladrillo cerámico panel o perforado 24x11.5x5cm.	0,13	88,00 u	11,44
36	Ladrillo cerámico panel o perforado 24x11.5x9cm.	0,17	816,00 u	138,72
37	Pieza cerámica machihembra, tipo bardo 80x25x3cm.	0,72	34,00 u	24,48
38	Bloque de hormigón hueco de áridos densos, para revestir, con dimensiones nominales de 400mm de largo, 200mm de alto y 200mm de ancho, con una resistencia nominal de 4 N/mm2 y 16.5 kg de peso (AD-HEA 200 R4/I, según norma UNE-EN 771-3.	0,61	487,50 u	297,38
39	Albardilla de cerámica extrusionada esmaltada, en color rojo de dimensiones 20x23x4cm.	2,37	50,00 u	118,50
40	Puerta de paso de una hoja de 90x205cm, formada por dos planchas de acero galvanizado ensambladas entre si y rellenas de espuma de poliuretano, marco de plancha de acero galvanizado de 1.2mm de espesor, bisagras y cerradura embutida con manivela.	95,50	1,00 u	95,50
41	Tapa de arqueta de entrada de dimensiones 400X400mm (largo x ancho) de fundición y con cierre de seguridad con una resistencia mínima de 5 KN, según la norma UNE-EN-124:1995 para zonas peatonales y aceras (B-125).	54,29	11,00 u	597,19
42	Cable flexible de cobre de 1x16mm2 de sección y de tensión nominal 450/750 V H07V-K con aislamiento de PVC, según el Reglamento Electrotécnico de Baja Tensión 2002.	1,61	169,05 m	272,17
43	Cable flexible de cobre de 2x2.5mm2 de sección y de tensión nominal 0.6/1kV, tipo RV-K, con aislamiento de polietileno reticulado (XLPE) y cubierta de PVC, según el Reglamento Electrotécnico de Baja Tensión 2002.	0,55	211,58 m	116,37
44	Cable flexible de cobre de 3x2.5mm2 de sección y de tensión nominal 0.6/1kV, tipo RV-K, con aislamiento de polietileno reticulado (XLPE) y cubierta de PVC, según el Reglamento Electrotécnico de Baja Tensión 2002.	0,72	54,00 m	38,88
45	Cable flexible de cobre de 4x6mm2 de sección y de tensión nominal 0.6/1kV, tipo RV-K, con aislamiento de polietileno reticulado (XLPE) y cubierta de PVC, según el Reglamento Electrotécnico de Baja Tensión 2002.	2,05	211,58 m	433,74
46	Cable desnudo de cobre recocido de 1x35mm2 de sección, según el Reglamento Electrotécnico de Baja Tensión 2002.	1,21	48,00 m	58,08
47	Tubo de acero galvanizado de diámetro nominal 63mm y un grado de protección mecánica 9 para canalización de superficie con un incremento sobre el precio del tubo del 30% en concepto de de uniones, accesorios y piezas especiales, según NT-IEEV/89 y Reglamento Electrotécnico de Baja Tensión 2002.	11,31	6,30 m	71,25
48	Tubo flexible corrugado simple de PVC de 50mm de diámetro nominal para empotrar con un grado de protección mecánica 5 y con un incremento sobre el precio del tubo del 30% en concepto de de uniones, accesorios y piezas especiales, según el Reglamento Electrotécnico de Baja Tensión 2002.	2,01	153,30 m	308,13
49	Tubo corrugado con doble pared de PVC de 90mm de diámetro nominal para canalización enterrada, con un grado de protección mecánica 9, según el NT-IEEV/89 y el Reglamento Electrotécnico de Baja Tensión 2002.	4,52	173,78 m	785,49

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

Cuadro de Materiales				
Nº	DESIGNACION	IMPORTE		
		PRECIO (Euros)	CANTIDAD EMPLEADA	TOTAL (Euros)
50	Tubo corrugado con doble pared de PVC de 90mm de diámetro nominal para canalización enterrada, con un grado de protección mecánica 9 y con un incremento sobre el precio del tubo del 30% en concepto de de uniones, accesorios y piezas especiales, según el NT-IEEV/89 y el Reglamento Electrotécnico de Baja Tensión 2002.	5,88	9,45 m	55,57
51	Electrodo de pica de acero de 1.5 m de longitud y 14.6 mm de diámetro, con recubrimiento cobre de espesor medio de 300 micras, según UNE 21056.	15,55	16,00 u	248,80
52	Caja de conexión, derivación y protección con fusibles de 10A.	20,00	9,00 u	180,00
53	Tubo de polietileno de alta densidad (PE 100), color negro con banda azul para conducción de agua y saneamiento con presión, de 10 atm de presión de trabajo, de 90mm de diámetro interior y espesor de pared 5.4mm, suministrado en rollo de 50m de longitud, con un incremento del precio del tubo del 30% en concepto de uniones, accesorios y piezas especiales, con marcado AENOR, según UNE-EN-12201.	7,78	15,75 m	122,54
54	Tubo de polietileno de alta densidad (PE 100), color negro con banda azul para conducción de agua y saneamiento con presión, de 10 atm de presión de trabajo, de 110mm de diámetro interior y espesor de pared 6.6mm, suministrado en rollo de 50m de longitud, con un incremento del precio del tubo del 30% en concepto de uniones, accesorios y piezas especiales, con marcado AENOR, según UNE-EN-12201.	11,36	77,70 m	882,67
55	Hidrante bajo el nivel de tierra, fabricado en hierro fundido y pintado en rojo, con dos salidas de 70 mm de diametro nominal, con tapones y racores tipo BCN, sistema de apertura con llave de cuadradillo de 25mm, entrada recta a tubería embridada DIN PN-16 de 100 mm de diámetro nominal y sistema de clapeta de retención de agua, incluso arqueta completa con cerco y tapa fabricada en hierro fundido según UNE-EN 14339.	304,80	1,00 u	304,80
56	Llave metálica de cuadradillo con estructura en T para apertura de hidrantes enterrados o bajo el nivel de tierra.	16,92	1,00 u	16,92
57	Imprimación bituminosa aniónica de baja viscosidad tipo EA de aplicación en frío como imprimación y preparación de superficies tratadas con productos asfáticos, en botes de 25kg de 0,4kg/m2 de rendimiento, según UNE 104-231.	2,00	5,00 kg	10,00
58	Lámina de betún polimérico modificado con elastómero SBS con marcado CE, tipo LBM (SBS)-30-FP, según norma UNE-EN 13.707, de 30gr/dm2, de superficie no protegida, con armadura constituida por fieltro de poliéster no tejido FP.160 (160 gr/m2), y acabada con polietileno como antiadherente en ambas caras, en rollos de 1m de ancho.	7,71	3,75 m2	28,91
59	Lámina de policloruro de vinilo PVC con marcado CE, apta para intemperie, de 0,8 mm de espesor, sin armadura, suministrada en rollos de 2x20m.	3,46	1,87 m2	6,47
60	Lámina polietileno PE de 0.10mm de espesor suministrada en rollos de 3x200m2	0,11	685,03 m2	75,35

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

Cuadro de Materiales				
Nº	DESIGNACION	IMPORTE		
		PRECIO (Euros)	CANTIDAD EMPLEADA	TOTAL (Euros)
61	Panel de poliestireno expandido (EPS) con marcado CE, de 30mm de espesor, mecanizado lateral recto y superficie lisa, con una conductividad térmica de 0.034 W/mK y resistencia térmica 0.88 m2K/W, reacción al fuego Euroclase E, con marcado CE, para aplicación en cubiertas planas tradicionales transitables, código de designación EPS-EN 13163 - T1-L1-W1-S2-P3-DS(N)5-BS250-CS(10)200-DLT(1)5-MU 40a100, según norma UNE-EN 13163.	6,54	31,14 m2	203,66
62	Mortero de cemento para revocos y enlucidos, tipo GP CSIV W2, resistencia a compresión de 3.5 a 7.5 N/mm2, absorción de agua menor o igual a 0.2 Kg/m2.min0.5, según norma UNE-EN 998-1, suministrado en sacos.	123,53	0,51 t	63,00
63	Eq. SAMCLABOX Prog 9V 2 est.	314,87	1,00 u	314,87
64	Baldosa de terrazo para uso exterior, tipo petreo, de 40x40cm, tonos oscuros, fabricada con arenas y microgranos de silice, cemento II-B/45, en altas proporciones, colorantes inalterables e hidrofugantes en polvo,vibrado, prensado, con acabado mate. .	10,44	559,62 m2	5.842,43
65	Válvula de compuerta de cierre elástico husillo exterior, para abastecimiento de agua, de 40mm de diámetro nominal, cuerpo de fundición, presión nominal 10/16 atm. Con marcado AENOR, conforme a las especificaciones dispuestas en las normas ISO 5208 y UNE-EN 1074.	227,87	4,00 u	911,48
66	Válvula de compuerta de cierre elástico husillo exterior, para abastecimiento de agua, de 80mm de diámetro nominal, cuerpo de fundición, presión nominal 10/16 atm. Con marcado AENOR, conforme a las especificaciones dispuestas en las normas ISO 5208 y UNE-EN 1074.	298,92	1,00 u	298,92
67	Válvula de compuerta de cierre elástico husillo exterior, para abastecimiento de agua, de 100mm de diámetro nominal, cuerpo de fundición, presión nominal 10/16 atm. Con marcado AENOR, conforme a las especificaciones dispuestas en las normas ISO 5208 y UNE-EN 1074.	329,82	1,00 u	329,82
68	Tapa circular y marco, de registro para tráfico pesado. Con apoyo de tapa y marco mecanizado para evitar ruidos al paso de vehículos, sin juntas de goma. Abatible con bisagra. Con superficie antideslizante. Carga de rotura 40 Tn. Fabricados en fundición de hierro y pintado con pintura bituminosa. Clase D-400 según norma UNE-EN 124:1995, marcado en pieza. De diámetro exterior 643mm.	84,70	13,00 u	1.101,10
69	Sumidero sifónico realizado en fundición ductil, revestido con pintura negra, pala sifónica extraíble, reja antideslizante y marco metálicos incluidos, clase resistente C-250, según UNE-EN 124, dimensiones exteriores 565x305x570 mm, superficie de absorción de agua de 7 dm2 y salida con junta de goma ajustable para tubería de PVC de Ø160/200 mm.	175,00	6,00 u	1.050,00
70	Base para pozo de registro constituida por una pieza prefabricada de hormigón en masa de 100 cm de diámetro interior y de 90 cm de altura total, para conectar tubos de hasta 400 mm de diámetro, con 2 entradas.	540,87	13,00 u	7.031,31
71	Anillo para pozo de registro, constituido por una pieza prefabricada de hormigón en masa con junta elástica con goma, de 100 cm de diámetro interior y 50 cm de altura total, para ser colocado para modular la altura necesaria del pozo de registro.	27,19	13,00 u	353,47

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

Cuadro de Materiales				
Nº	DESIGNACION	IMPORTE		
		PRECIO (Euros)	CANTIDAD EMPLEADA	TOTAL (Euros)
72	Cono asimétrico para brocal de pozo registro, constituido por una pieza prefabricada de hormigón en masa con junta elástica con goma de 100 a 60 cm de diámetro interior y 70 cm de altura total, para ser colocado sobre anillos de pozo prefabricados.	45,68	13,00 u	593,84
73	Sifón de descarga automática en fundición. Descarga 600 litros en cada acción.	326,70	1,00 u	326,70
74	Pate para pozo de registro fabricado con alma de acero corrugado y cubierto de polipropileno. Con superficie anti-deslizante. Para colocar a presión.	4,38	52,00 u	227,76
75	Registro para arqueta de 20x20cm de hierro fundido con contracerco y tapa de bisagra con llave de cierre.	19,65	4,00 u	78,60
76	Tubo de PVC corrugado, doble pared, interior liso, de 250 mm de diámetro nominal exterior, clase SN8, rigidez nominal mayor o igual a 8 KN/m ² , con unión por copa con junta elástica incluida, para uso en tuberías de saneamiento sin presión, según UNE-EN 13476.	25,16	130,20 m	3.275,83
77	Tubo de PVC corrugado, doble pared, interior liso, de 400 mm de diámetro nominal exterior, clase SN8, rigidez nominal mayor o igual a 8 KN/m ² , con unión por copa con junta elástica incluida, para uso en tuberías de saneamiento sin presión, según UNE-EN 13476.	52,93	248,75 m	13.166,34
78	Cinta de señalización para canalización eléctrica.	0,12	347,55 m	41,71
79	Luminaria Led para alumbrado público y residencial con marcado CE, tipo innova de NOVATILUX o equivalente, para una potencia de P=60W total, flujo luminoso real de 7.568 lm, con carcasa realizada en aluminio inyectado con tratamiento anticorrosión, tensión de red 220-240 V, 50-60Hz, difusor en vidrio templado plano con protección a impactos IK10, índice de protección IP66, temperatura de color 4000°K, de medidas 728x468x105mm, con doble cavidad interior aislada con junta de estanqueidad de silicona (LED's-Driver) para un mejor comportamiento térmico, apertura sin necesidad de herramientas, con la tornillería exterior e interior en acero inoxidable, driver regulable en potencia, reducción de flujo, programable y con posibilidad de comunicación Dali, protector individual contra sobretensiones de 20kA y 10 kV (tipo 2) independiente del que se incorpora en el driver, vida útil del Led > 100.000h, flujo hemisferio superior: FHS < 1% y clase 1, garantía de 10 años, según UNE 60598, colocada sobre soporte de 6m de altura (no incluido), comprobada y en correcto funcionamiento según REBT y RD 1890/2008 Reglamento de eficiencia energética en instalaciones de alumbrado exterior.	391,60	9,00 u	3.524,40
80	Columna para alumbrado público compuesta por dos tramos de tubos, primer tramo diámetro 120mm y segundo tramo de diámetro 75mm, color gris oscuro, Clase II y de 6mm de altura tipo Atlas de ATP o equivalente	846,66	9,00 u	7.619,94
81	Tierra vegetal cribada y fertilizada.	15,00	1,32 m ³	19,80
82	Morus alba de entre 14 a 16cm de perímetro de tronco a 1 m del suelo en contenedor de 0.08m ³ .	150,00	12,00 u	1.800,00
83	Tutor compuesto por 1 poste de madera tratada de 300cm de altura y bandas elásticas de fijación.	12,00	12,60 u	151,20
84	Arqueta de plástico para registro de instalaciones de riego, de 65x48x31mm de dimensiones interiores. Con marcado AENOR.	38,17	1,00 u	38,17
85	Tubería Polietileno irhisplast para resistir hasta 1,0 MPa (10 atm.) y con un diámetro exterior de 32 mm.	0,91	149,10 m	135,68

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

Cuadro de Materiales				
Nº	DESIGNACION	IMPORTE		
		PRECIO (Euros)	CANTIDAD EMPLEADA	TOTAL (Euros)
86	Tubería Polietileno irhisplast para resistir hasta 1,0 MPa (10 atm.) y con un diámetro exterior de 40 mm.	1,42	4,20 m	5,96
87	Tubería goteo baja densidad 16,0/13,4 mm, fabricada según NORMA UNE-EN 53367	0,27	18,90 m	5,10
88	Contador de chorro múltiple para medida en instalaciones de riego y diámetro nominal 1". Con marcado AENOR.	86,05	1,00 u	86,05
89	Válvula metálica construida en latón de esfera de 1", con una presión máxima de trabajo de 25 Atm.	6,10	1,00 u	6,10
90	Electroválvula del tipo LATCH de 1".	22,78	1,00 u	22,78
91	Pequeño material de instalación hidráulica para riego.	1,92	249,00 u	478,08
92	Pintura pintura acrílica para sistemas de señalización vial horizontal, según UNE 135200-2.	2,20	35,16 kg	77,35
93	Microesferas de vidrio.	1,50	22,48 kg	33,72
94	Señal cuadrada de 900 mm de lado, con un nivel de retroreflexión 1.	86,83	2,00 u	173,66
95	Señal octogonal de 900 mm de doble apotema, con un nivel de retroreflexión 1.	81,59	2,00 u	163,18
96	Poste galvanizado para señal de dimensiones 100x50x3 mm, con tapón de plástico incluido.	13,14	6,80 m	89,35
97	Poste galvanizado para señal de dimensiones 120x60x3 mm, con tapón de plástico incluido.	18,43	6,80 m	125,32
98	Abrazadera, simple cara, para poste de sección 100x50 mm, con tornillería incluida.	1,93	4,00 u	7,72
99	Abrazadera, simple cara, para poste de sección 120x60 mm, con tornillería incluida.	2,72	4,00 u	10,88
100	Captafaros para calzada, con un catadióptrico de 18 cm ² por cara con superficie resistente a la abrasión.	2,31	12,00 u	27,72
101	Alcorque rectangular de fundición, con acabado oxidado tipo corten, de dimensiones 80x80 cm.	117,00	12,00 u	1.404,00
102	Papelera de chapa de acero perforada, con zincado electrolítico y acabado con pintura de poliéster, de 2 mm de espesor, con cubeta de Ø37x54 cm, descarga por volcado con llave de seguridad, con estructura en tubo de acero de 40 mm de espesor y 80 cm de altura, para colocación atornillada.	50,00	4,00 u	200,00
103	Tubo rígido de PVC de 63 mm de diámetro y 1.2 mm de espesor para canalización de redes de telefonía.	1,91	180,00 m	343,80
104	Tubo rígido de PVC de 110 mm de diámetro y 1.8 mm de espesor para canalización de redes de telefonía.	3,70	392,00 m	1.450,40
105	Arqueta tipo DF-III para instalaciones de redes telefónicas, realizada en hormigón prefabricado armado con tapa de hormigón clase B-125 según UNE-EN 124, presión mínima soportada por las paredes 2Tn/m ² , dimensiones exteriores 1290x1090 mm, dimensiones interiores 1090x900 mm y altura exterior de 1000 mm.	740,12	1,00 u	740,12
106	Arqueta tipo HF-III para instalaciones de redes telefónicas, realizada en hormigón prefabricado armado con tapa de hormigón clase B-125 según UNE-EN 124, presión mínima soportada por las paredes 2Tn/m ² , dimensiones exteriores 960x860 mm, dimensiones interiores 800x700 mm y altura exterior de 820 mm.	446,51	4,00 u	1.786,04
107	Arqueta tipo MF para instalaciones de redes telefónicas, realizada en hormigón prefabricado armado con tapa de hormigón clase B-125 según UNE-EN 124, presión mínima soportada por las paredes 2Tn/m ² , dimensiones exteriores 420x420 mm, dimensiones interiores 300x300 mm y altura exterior de 550 mm.	152,22	4,00 u	608,88
108	Bordillo Recto DC C5 25x15 R5 bicapa	3,97	204,44 m	811,63
109	Bordillo Recto DC C7 25x20 R5 bicapa	4,17	30,00 m	125,10

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

Cuadro de Materiales				
Nº	DESIGNACION	IMPORTE		
		PRECIO (Euros)	CANTIDAD EMPLEADA	TOTAL (Euros)
110	Rigola Recto DC R4 20x40 R5	4,80	181,60 m	871,68
111	Bordillo de hormigón de 22cm de alto, base inferior de 20cm y base superior de 4cm, longitud exterior de 51.4cm y diámetro interior de 100cm.	9,00	24,00 u	216,00
112	Betún asfáltico de penetración B50/70, con un valor de 50/70*E-1 (mm) en el ensayo de penetración.	493,20	8,26 t	4.073,83
113	Emulsión catiónica C60B3, con un 60% de betún puro, menos o igual de 2% de fluidificante y un índice de rotura <50-100	0,45	247,84 kg	111,53
114	Emulsión catiónica C60BF5, con un 60% de betún con fluidificantes, menos o igual de 8% de fluidificante y un índice de rotura <120-180	0,52	495,68 kg	257,75
115	Baldosa 20x20 4 Pastillas Roja	6,21	25,41 m2	157,80
116	equipo repetidor	289,80	1,00 u	289,80
117	Tubo PVC sr-B 315mm	25,08	14,70 m	368,68
	Importe Total			99.818,04

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

Cuadro de Precios Auxiliares

1 m3 de Excavación de zanja mediante martillo manual con compresor en tránsito-medio con un ancho de 60 - 80 cm, incluida la retirada de material y sin incluir la carga y transporte.

Código	Ud	Descripción	Precio	Cantidad	
MOOA.8a	h	Oficial 1ª construcción	19,20	0,20	3,84
MOOA12a	h	Peón ordinario construcción	17,11	1,60	27,38
MMMD.1aa	h	Martll picador 80mm	3,28	0,40	1,31
MMMD.4c	u	Compresor aire 75 cv	11,36	0,20	2,27
%	%	Costes Directos Complementarios	34,80	2,00	0,70
Importe					35,50

2 m3 de Excavación de zanja mediante retroexcavadora con martillo rompedor en tránsito-medio con un ancho de 60 - 80 cm, incluida la retirada de material y sin incluir la carga y transporte.

Código	Ud	Descripción	Precio	Cantidad	
MOOA12a	h	Peón ordinario construcción	17,11	0,15	2,57
MMME.2fd	h	Retro de orugas 150cv 1,4m3	87,00	0,15	13,05
MMME.8a	h	Suplemento por martillo picador	20,00	0,15	3,00
%	%	Costes Directos Complementarios	18,62	2,00	0,37
Importe					18,99

3 m3 de Relleno de zanja con tierra propia de excavación y compactada con bandeja vibrante.

Código	Ud	Descripción	Precio	Cantidad	
MOOA.8a	h	Oficial 1ª construcción	19,20	0,10	1,92
MOOA12a	h	Peón ordinario construcción	17,11	0,20	3,42
MMMR.1de	h	Pala crgra de neum 179cv 3,2m3	55,76	0,02	1,12
MMMC.3bb	h	Band vibr 140kg 660x600 cm	3,41	0,20	0,68
%	%	Costes Directos Complementarios	7,14	2,00	0,14
Importe					7,28

4 m3 de Relleno de zanja con tierra propia de excavación y compactada con tándem.

Código	Ud	Descripción	Precio	Cantidad	
MOOA.8a	h	Oficial 1ª construcción	19,20	0,10	1,92
MMMR.1de	h	Pala crgra de neum 179cv 3,2m3	55,76	0,02	1,12
MMMC.2a	h	Rodillo cpto autpro tandem	52,00	0,07	3,64
%	%	Costes Directos Complementarios	6,68	2,00	0,13
Importe					6,81

5 m2 de Demolición de pavimentos de hormigón en masa de 10 a 15cm de espesor, realizada con martillo neumático, retirada de escombros y carga, sin incluir transporte a vertedero, según NTE/ADD-10.

Código	Ud	Descripción	Precio	Cantidad	
MOOA11a	h	Peón especializado construcción	17,29	0,15	2,59
MOOA12a	h	Peón ordinario construcción	17,11	0,25	4,28
MMMA.4ba	h	Compr diésel 4m3	3,05	0,20	0,61
MMMD.1aa	h	Martll picador 80mm	3,28	0,20	0,66
%	%	Costes Directos Complementarios	8,14	2,00	0,16
Importe					8,30

6 m2 de Demolición de pavimentos de baldosa hidráulica, realizada a mano, retirada de escombros y carga, sin incluir transporte a vertedero, según NTE/ADD-10.

Código	Ud	Descripción	Precio	Cantidad	
MOOA11a	h	Peón especializado construcción	17,29	0,25	4,32
MOOA12a	h	Peón ordinario construcción	17,11	0,35	5,99
%	%	Costes Directos Complementarios	10,31	2,00	0,21
Importe					10,52

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

Cuadro de Precios Auxiliares

- 7 m3 de Hormigón armado HA-25/P/40/l preparado en central, para hormigonado de zapatas y riostras de cimentación, vertido directamente desde camión, con una cuantía media de acero B 500 S de 35 kg, suministrado en jaulas y colocado en obra, incluido vertido, vibrado y curado del hormigón según EHE-08, DB SE-C del CTE y NTE-CS.

Código	Ud	Descripción	Precio	Cantidad	
MOOA.8a	h	Oficial 1ª construcción	19,20	0,10	1,92
MOOA11a	h	Peón especializado construcción	17,29	0,40	6,92
MOOB.7a	h	Oficial montador ferralla	20,00	0,21	4,20
MOOB12a	h	Peón ordinario ferralla	16,38	0,21	3,44
MMM.H.5c	h	Vibrador gasolina aguja ø30-50mm	1,42	0,07	0,10
PEAA.2c	kg	Acero B 500 S elaborado	0,90	35,00	31,50
PBUW.5a	kg	Alambre reco n.13ø2.0mm mazos5kg	3,03	0,70	2,12
PBPC.2baaa	m3	H 25 plástica TM 40 l	72,45	1,15	83,32
%	%	Costes Directos Complementarios	133,52	2,00	2,67
Importe					136,19

- 8 m de Encofrado prefabricado de madera para vigas planas de hasta 0.90m de ancho, constituido por sopandas con voladizo de acero zincado donde apoyan los tableros de madera de pino de 0.90x0.50m protegidos en los cantos con perfil en C, pieza soporte de jácena de acero de 0.98m de longitud colocada entre tableros cada 1.50m, portasopandas de acero de 1.18m colocados cada 3m y puntales metálicos; considerando 15 usos, incluso desencofrado (con recuperación de la mayor parte de los elementos a los 3 días de hormigonar), limpieza y almacenamiento.

Código	Ud	Descripción	Precio	Cantidad	
MOOA.8a	h	Oficial 1ª construcción	19,20	0,30	5,76
MOOA11a	h	Peón especializado construcción	17,29	0,35	6,05
MMEM25abc	u	Amtz spda met p/vig lg 4m 50us	1,17	0,40	0,47
MMEM25bbc	u	Amtz spda met p/vig lg 3m 50us	0,91	0,08	0,07
MMEM25cbc	u	Amtz spda met p/vig lg 2m 50us	0,63	0,08	0,05
MMEM26cc	u	Amtz ptsopd p/vig lg 1.18 50us	0,34	0,33	0,11
MMEM27cc	u	Amtz sop met jac 0.98m 50 usos	0,15	1,00	0,15
MMEM15bcd	u	Amtz tabl mad 98x50x2.7m 15 us	0,61	2,00	1,22
MMET.1bc	u	Amtz puntal met 3.50m 50 us	0,37	1,33	0,49
%	%	Costes Directos Complementarios	14,37	2,00	0,29
Importe					14,66

- 9 m2 de Muro de fábrica de bloques de hormigón de 40x20x20cm, recibidos con mortero de cemento M-5 confectionado en obra y con senos rellenos de hormigón HM-20, construido según SE-F del CTE y NTE-FFB. Retacado contra forjado con mortero expansivo y zuncho de hormigón armado a 2.6m de altura, enfoscado exteriormente y pintado, incluso replanteo, aplomado y nivelado, vertido y compactado del hormigón y parte proporcional de mermas, roturas y limpieza.

Código	Ud	Descripción	Precio	Cantidad	
MOOA.8a	h	Oficial 1ª construcción	19,20	1,00	19,20
MOOA11a	h	Peón especializado construcción	17,29	0,60	10,37
PFFH21aae	u	Bloque AD-HEA 200 R4/l	0,61	13,00	7,93
PBPC.2abba	m3	H 20 blanda TM 20 l	66,24	0,16	10,60
PBPM.1da	m3	Mto cto M-5 man	89,91	0,02	1,80
PBPM18aa	m3	Mcto M-15 exp alta r man	208,22	0,02	4,16
EEHM.5cbba...	m	Zuncho plano 20x30 cm	23,13	1,00	23,13
%	%	Costes Directos Complementarios	77,19	2,00	1,54
Importe					78,73

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

Cuadro de Precios Auxiliares

- 10 m de Zuncho plano de 20cm de ancho y 30 cm de canto, hormigonado mediante cubilote con hormigón armado HA-25/B/20/l, con una cuantía de acero B500S de 40 kg/m³ (equivalente a 2.4 kg/m), incluso vibrado, curado, encofrado y desencofrado, según EHE-08.

Código	Ud	Descripción	Precio	Cantidad	
MOOA.8a	h	Oficial 1ª construcción	19,20	0,02	0,38
MOOA10a	h	Ayudante construcción	17,71	0,04	0,71
MOOA12a	h	Peón ordinario construcción	17,11	0,04	0,68
MMMH.5c	h	Vibrador gasolina aguja ø30-50mm	1,42	0,03	0,04
PBAA.1a	m3	Agua	1,05	0,03	0,03
PBPC.2bbba	m3	H 25 blanda TM 20 I	69,00	0,06	4,14
PEAA.2c	kg	Acero B 500 S elaborado	0,90	2,40	2,16
%	%	Costes Directos Complementarios	8,14	4,00	0,33
EEEM17b	m	Encf mad pref p/vig plana 15us	14,66	1,00	14,66
Importe					23,13

- 11 u de Puerta de paso de una hoja abatible de 90x205cm, formada por dos planchas de acero galvanizado ensambladas entre si y relleno de espuma de poliuretano, marco de plancha de acero galvanizado de 1.2mm de espesor, bisagras y cerradura embutida con manivela, incluso aplomado, colocación y eliminación de restos.

Código	Ud	Descripción	Precio	Cantidad	
MOOA.8a	h	Oficial 1ª construcción	19,20	0,60	11,52
MOOA12a	h	Peón ordinario construcción	17,11	0,60	10,27
PFTA.9da	u	Puerta 1hj a galv 90x205cm	95,50	1,00	95,50
%	%	Costes Directos Complementarios	117,29	2,00	2,35
Importe					119,64

- 12 m3 de Lechada de cemento 1:2 confeccionada en obra con cemento portland con adición puzolánica (CEM II/B-P 32.5 N, según UNE-EN 197-1) envasado.

Código	Ud	Descripción	Precio	Cantidad	
MOOA11a	h	Peón especializado construcción	17,29	3,50	60,52
PBAC.2ab	t	CEM II/B-P 32.5 N envasado	96,48	0,43	41,49
PBAA.1a	m3	Agua	1,05	0,85	0,89
Importe					102,90

- 13 m3 de Lechada de mezcla colorante-cemento, para revestimientos confeccionada en obra.

Código	Ud	Descripción	Precio	Cantidad	
PBAA.1a	m3	Agua	1,05	0,87	0,91
PBAI12a	kg	Mezcla colorante-cemento	0,60	500,00	300,00
MOOA11a	h	Peón especializado construcción	17,29	3,50	60,52
Importe					361,43

- 14 m3 de Pasta de yeso YG/L fraguado controlado, confeccionada en obra.

Código	Ud	Descripción	Precio	Cantidad	
MOOA11a	h	Peón especializado construcción	17,29	3,00	51,87
PBAA.1a	m3	Agua	1,05	0,60	0,63
PBAY.1b	t	Yeso negro	104,78	0,85	89,06
Importe					141,56

- 15 m3 de Mortero de albañilería M-5 confeccionado in situ a mano, realizado con cemento común CEM-II/B-P/32,5N y arena de granulometría 0/3 lavada, con una resistencia a compresión de 5 N/mm², según UNE-EN 998-2.

Código	Ud	Descripción	Precio	Cantidad	
MOOA12a	h	Peón ordinario construcción	17,11	2,80	47,91
PBAC.2aa	t	CEM II/B-P 32.5 N granel	91,68	0,25	22,92
PBRA.1abb	t	Arena 0/3 triturada lvd 10km	10,69	1,76	18,81
PBAA.1a	m3	Agua	1,05	0,26	0,27
Importe					89,91

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

Cuadro de Precios Auxiliares

16	m3 de Mortero de albañilería M-5 confeccionado in situ con hormigonera, realizado con cemento común CEM-II/B-P/32,5N y arena de granulometría 0/3 lavada, con una resistencia a compresión de 5 N/mm2, según UNE-EN 998-2.				
Código	Ud	Descripción	Precio	Cantidad	
MOOA12a	h	Peón ordinario construcción	17,11	1,80	30,80
PBAC.2aa	t	CEM II/B-P 32.5 N granel	91,68	0,25	22,92
PBRA.1abb	t	Arena 0/3 triturada lvd 10km	10,69	1,76	18,81
PBAA.1a	m3	Agua	1,05	0,26	0,27
MMMH.3cae	h	Hgn diesel conve 300l	2,58	0,63	1,63
Importe					74,43
17	m3 de Mortero de albañilería de alta resistencia inicial confeccionado in situ a mano, realizado con cemento común CEM-II/B-P/32,5N y arena de granulometría 0/3 lavada (M-15) y aditivo expansivo plastificante para eliminar la retracción del mortero y aumentar su resistencia mecánica inicial y final, según UNE-EN 998-24.				
Código	Ud	Descripción	Precio	Cantidad	
MOOA12a	h	Peón ordinario construcción	17,11	2,80	47,91
PBAC.2aa	t	CEM II/B-P 32.5 N granel	91,68	0,44	40,34
PBRA.1abb	t	Arena 0/3 triturada lvd 10km	10,69	1,56	16,68
PBAA.1a	m3	Agua	1,05	0,26	0,27
PBAI14a	kg	Aditivo expansivo alta r inicial	11,72	8,79	103,02
Importe					208,22
18	m3 de Mortero de albañilería de alta resistencia inicial confeccionado in situ a mano, realizado con cemento común CEM-II/B-P/32,5N y arena de granulometría 0/3 lavada (M-5) y aditivo expansivo plastificante para eliminar la retracción del mortero y aumentar su resistencia mecánica inicial y final, según UNE-EN 998-24.				
Código	Ud	Descripción	Precio	Cantidad	
MOOA12a	h	Peón ordinario construcción	17,11	2,80	47,91
PBAC.2aa	t	CEM II/B-P 32.5 N granel	91,68	0,25	22,92
PBRA.1abb	t	Arena 0/3 triturada lvd 10km	10,69	1,76	18,81
PBAA.1a	m3	Agua	1,05	0,26	0,27
PBAI14a	kg	Aditivo expansivo alta r inicial	11,72	4,94	57,90
Importe					147,81
19	m3 de Hormigón para uso no estructural de resistencia característica 15 N/mm2, de consistencia blanda, adecuado para picar, con árido procedente de machaqueo, tamaño máximo 20 mm, con cemento CEM II/B-L 32.5 R según UNE-EN 197-1, asiento en el cono de Abrams de 5 a 10 cm, con tolerancia ±1 cm, confeccionado en obra.				
Código	Ud	Descripción	Precio	Cantidad	
MOOA12a	h	Peón ordinario construcción	17,11	1,77	30,28
PBAC.2eb	t	CEM II/B-L 32.5 R envasado	88,95	0,35	31,13
PBRG.1hb	t	Grava caliza 10/20 lvd 10km	6,20	1,20	7,44
PBRA.1adb	t	Arena 0/6 triturada lvd 10km	10,22	0,62	6,34
PBAA.1a	m3	Agua	1,05	0,23	0,24
MMMH.3aac	h	Hgn el conve 160l	1,54	1,77	2,73
Importe					78,16
20	t de AC 16 surf B50/70 D, con árido calizo, sin incluir el transporte.				
Código	Ud	Descripción	Precio	Cantidad	
MOOA.8a	h	Oficial 1ª construcción	19,20	0,02	0,38
PUVB.1c	t	Betún asfáltico B50/70	493,20	0,05	24,66
PBRG23a	t	Grava caliza	5,50	0,54	2,97
PBRA15a	t	Arena	8,00	0,44	3,52
PBRW.1c	t	Filler aportación, 20km	64,00	0,07	4,48
MMMR.1bb	h	Pala crgra de neum 102cv 1,7m3	44,61	0,02	0,89
MMMW.7a	h	Planta asf móvil 60-80tm/h	429,20	0,02	8,58
%	%	Costes Directos Complementarios	45,48	2,00	0,91
Importe					46,39

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

Cuadro de Precios Auxiliares

21 t de AC 22 base B50/70 S, con árido calizo, sin incluir el transporte.

Código	Ud	Descripción	Precio	Cantidad	
MOOA.8a	h	Oficial 1ª construcción	19,20	0,02	0,38
PUVB.1c	t	Betún asfáltico B50/70	493,20	0,05	24,66
PBRG23a	t	Grava caliza	5,50	0,44	2,42
PBRA15a	t	Arena	8,00	0,54	4,32
PBRW.1c	t	Filler aportación, 20km	64,00	0,07	4,48
MMMR.1bb	h	Pala crgra de neum 102cv 1,7m3	44,61	0,02	0,89
MMMW.7a	h	Planta asf móvil 60-80tm/h	429,20	0,02	8,58
%	%	Costes Directos Complementarios	45,73	2,00	0,91
Importe					46,64

22 m2 de Demolición de forjados de viguetas hormigón, con martillo neumático y compresor, retirada de escombros y carga sobre camión o contenedor, sin incluir transporte a vertedero.

Código	Ud	Descripción	Precio	Cantidad	
MOOA11a	h	Peón especializado construcción	17,29	0,50	8,65
MOOA12a	h	Peón ordinario construcción	17,11	1,50	25,67
MMMA.4ba	h	Compr diésel 4m3	3,05	0,50	1,53
MMMA.8a	h	Radial Eléctrica	0,74	0,50	0,37
MMMD.1aa	h	Martill picador 80mm	3,28	0,50	1,64
%	%	Costes Directos Complementarios	37,86	3,00	1,14
Importe					39,00

23 m de Impermeabilización de la coronación de muros de petos de cubierta, constituida por: imprimación asfáltica con emulsión bituminosa aniónica tipo EA y lámina de betún modificado con elastómero SBS, tipo LBM (SBS)-30-FP, totalmente adherida al soporte con soplete. Para la impermeabilización de la coronación del muro, se llevará a cabo el levantado de la albardilla y tras colocar el impermeabilizante se restituirá ésta (no incluido).

Código	Ud	Descripción	Precio	Cantidad	
MOOA.8a	h	Oficial 1ª construcción	19,20	0,07	1,34
MOOA12a	h	Peón ordinario construcción	17,11	0,07	1,20
PNIB.3b	kg	Impr bituminosa aniónica tipo EA	2,00	0,40	0,80
PNIL.3babb	m2	LBM (SBS)-30-FP PE	7,71	0,30	2,31
%	%	Costes Directos Complementarios	5,65	3,00	0,17
Importe					5,82

24 m2 de Reparación y acabado de cubierta con picado interior y exterior de las zonas del peto de la cubierta que esté deteriorada (estimándose una actuación máxima sobre el 30% del total de la superficie), con reposición de lámina impermeabilizante, soldada a la existente, reposición de albardillas rotas, enfoscado con mortero de alta resistencia y sin retracción, incluso retirada de escombros en sacos y carga en contenedor para transporte a vertedero autorizado.

Código	Ud	Descripción	Precio	Cantidad	
MOOA.8a	h	Oficial 1ª construcción	19,20	0,30	5,76
MOOA12a	h	Peón ordinario construcción	17,11	0,30	5,13
PFRV.9c	u	Albardilla c esm 20x23x4cm	2,37	4,00	9,48
PBPM.1da	m3	Mto cto M-5 man	89,91	0,01	0,90
PBPL.1j	m3	Lechada colorante cemento	361,43	0,01	3,61
%	%	Costes Directos Complementarios	24,88	2,00	0,50
RRPL.2baaa	m2	Picado man mur int cto e<=3cm	8,73	0,35	3,06
RNIF.2a	m	Impz coronación muro fachada	5,82	1,00	5,82
RRPL12dab	m2	Enf M-5 exp alta r e2.00cm man	22,15	0,35	7,75
RRPL.1bb	m2	Picado cto param hrz	13,96	0,35	4,89
Importe					46,90

25 m2 de Picado de enfoscado de mortero de cemento, en paramentos interiores horizontales, mediante medios manuales, con retirada de escombros y carga, sin incluir transporte a vertedero.

Código	Ud	Descripción	Precio	Cantidad	
MOOA12a	h	Peón ordinario construcción	17,11	0,80	13,69
%	%	Costes Directos Complementarios	13,69	2,00	0,27
Importe					13,96

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

Cuadro de Precios Auxiliares

- 26 m2 de Picado de muro interior con recubrimientos de mortero de cemento, con un espesor medio de menor o igual a 3cm y picado de juntas eliminando completamente los yesos y concreciones hasta 2cm de profundidad, para la posterior aplicación sobre el soporte del estuco o revoco, ejecutado por procedimiento manual mediante piquetas y alcotanas; incluso retirada y carga de escombros sobre contenedor o camión para transporte a vertedero, medida la superficie ejecutada a cinta corrida sin deducción de huecos.

Código	Ud	Descripción	Precio	Cantidad	
MOOA12a	h	Peón ordinario construcción	17,11	0,50	8,56
%	%	Costes Directos Complementarios	8,56	2,00	0,17
Importe					8,73

- 27 m2 de Enfoscado tirado a pelladas, como regulación del soporte deteriorado o deformado y macizado de oquedades y juntas abiertas, ejecutado con mortero de cemento portland CEM II/B-P/32,5N y arena de granulometría 0/3 lavada (M-5) y aditivo expansivo plastificante para eliminar la retracción del mortero y aumentar su resistencia mecánica inicial y final, confeccionado a mano y aplicado en una capa de espesor 2.00 cm, ejecutado según NTE/RPR-6, descontando huecos mayores de 1.00 m2.

Código	Ud	Descripción	Precio	Cantidad	
MOOA.9a	h	Oficial 2ª construcción	18,01	0,15	2,70
MOOA11a	h	Peón especializado construcción	17,29	0,08	1,38
MOOA12a	h	Peón ordinario construcción	17,11	0,08	1,37
PBPM18da	m3	Mcto M-5 exp alta r man	147,81	0,11	16,26
PBAA.1a	m3	Agua	1,05	0,01	0,01
%	%	Costes Directos Complementarios	21,72	2,00	0,43
Importe					22,15

- 28 u de Toma de tierra para alumbrado exterior, formada por piqueta de barra cilíndrica de acero cobreado de 1.5 m de longitud y 14.6 mm de diámetro, con conexión a borna del soporte por medio de cable de cobre desnudo de 35 mm2, soldado a la piqueta y conexión con la línea de tierra general.

Código	Ud	Descripción	Precio	Cantidad	
MOOE.8a	h	Oficial 1ª electricidad	18,91	0,25	4,73
MOOE11a	h	Especialista electricidad	18,18	0,25	4,55
PIEP.1aa	u	Electrodo pica ø14.6mm lg 1.5m	15,55	1,00	15,55
PIEC11c	m	Cable cobre desnudo 1x35	1,21	3,00	3,63
%	%	Costes Directos Complementarios	28,46	2,00	0,57
Importe					29,03

- 29 m3 de Extendido y compactado de zahorra artificial realizado con equipo compuesto por una motoniveladora de 180 CV y un rodillo compactador autopropulsado de 15,5 T, incluso humectación y/o desecación, sin incluir el transporte de material.

Código	Ud	Descripción	Precio	Cantidad	
MOOA12a	h	Peón ordinario construcción	17,11	0,01	0,17
PBRT.1aa	t	Zahorra artificial	6,19	1,80	11,14
MMMT10a	h	Cmn cisterna 8 m3	54,97	0,03	1,65
MMMC.6e	h	Motoniveladora 180 CV	77,35	0,02	1,55
MMMC.1c	h	Rodillo autpro 15,5 T	55,07	0,01	0,55
%	%	Costes Directos Complementarios	15,06	2,00	0,30
Importe					15,36

- 30 t de Suministro, extendido y compactación de mezcla bituminosa en caliente tipo AC 16 surf B50/70 D con árido calizo, con un rendimiento de 150-300 t/día, sin incluir el transporte.

Código	Ud	Descripción	Precio	Cantidad	
MOOA.8a	h	Oficial 1ª construcción	19,20	0,21	4,03
MOOA12a	h	Peón ordinario construcción	17,11	0,14	2,40
PUVC.4aaacb	t	AC 16 surf B50/70 D cal	46,39	1,05	48,71
MMMW20a	h	Extendidora de aglomerado	90,00	0,04	3,60
MMMC.2a	h	Rodillo cpto autpro tandem	52,00	0,04	2,08
MMMC12a	h	Compctr neum 120CV 25T	51,11	0,04	2,04
%	%	Costes Directos Complementarios	62,86	2,00	1,26
Importe					64,12

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

Cuadro de Precios Auxiliares

31	t de Suministro, extendido y compactación de mezcla bituminosa en caliente tipo AC 22 base B50/70 S con árido calizo, con un rendimiento de 150-300 t/día, sin incluir el transporte.				
Código	Ud	Descripción	Precio	Cantidad	
MOOA.8a	h	Oficial 1ª construcción	19,20	0,21	4,03
MOOA12a	h	Peón ordinario construcción	17,11	0,14	2,40
PUVC.4abccc	t	AC 22 base B50/70 S cal	46,64	1,05	48,97
MMMW20a	h	Extendidora de aglomerado	90,00	0,04	3,60
MMMC.2a	h	Rodillo cpto autpro tandem	52,00	0,04	2,08
MMMC12a	h	Compctr neum 120CV 25T	51,11	0,04	2,04
%	%	Costes Directos Complementarios	63,12	2,00	1,26
Importe					64,38
32	m2 de Riego de adherencia con emulsión catiónica C60B3 con un índice de rotura < 50-100 con una dotación de 250 g/m2 de betún residual, compuesto por un 60% de betún puro y un contenido menor o igual de 2% de fluidificante, sin incluir transporte de material.				
Código	Ud	Descripción	Precio	Cantidad	
MOOA.8a	h	Oficial 1ª construcción	19,20	0,01	0,19
MOOA12a	h	Peón ordinario construcción	17,11	0,01	0,17
PUVB.3a	kg	Emulsión catiónica C60B3	0,45	0,42	0,19
MMMW.2e	h	Barrdr rotación con aire	32,88	0,01	0,33
MMMT10a	h	Cmn cisterna 8 m3	54,97	0,01	0,55
MMMT10b	h	Cmn cisterna bit 8m3	84,57	0,01	0,85
%	%	Costes Directos Complementarios	2,28	2,00	0,05
Importe					2,33
33	m2 de Riego de imprimación realizado con emulsión catiónica C60BF5 con un índice de rotura <120-180 con una dotación de 500 g/m2 de betún residual, compuesto por un 60% de betún y un contenido menor o igual de 8% de fluidificante, sin incluir transporte de material.				
Código	Ud	Descripción	Precio	Cantidad	
MOOA.8a	h	Oficial 1ª construcción	19,20	0,01	0,19
MOOA12a	h	Peón ordinario construcción	17,11	0,01	0,17
PUVB.3e	kg	Emulsión catiónica C60BF5	0,52	0,84	0,44
MMMW.2e	h	Barrdr rotación con aire	32,88	0,01	0,33
MMMT10a	h	Cmn cisterna 8 m3	54,97	0,01	0,55
MMMT10b	h	Cmn cisterna bit 8m3	84,57	0,01	0,85
%	%	Costes Directos Complementarios	2,53	2,00	0,05
Importe					2,58



Ajuntament de Benicarló

Cuadro de Precios Descompuestos.

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

Anejo de Justificación de Precios

Nº	Código	Ud	Descripción		Total
1 MOVIMIENTO DE TIERRAS					
1.1	UDUF.2caa	m3	Demolición pavimento embaldosado y solera realizada con martillo manual con compresor, incluida la retirada de escombros y carga, sin incluir transporte a vertedero.		
	MOOA.8a	0,10 h	Oficial 1ª construcción	19,20	1,92
	MOOA12a	0,30 h	Peón ordinario construcción	17,11	5,13
	MMMD.3ee	0,10 h	Compr gasoil caudal 10m3	10,50	1,05
	MMMD.1aa	0,05 h	Martll picador 80mm	3,28	0,16
	MMMR.1cd	0,01 h	Pala crgra de neum 167cv 2,7m3	65,59	0,66
	%	2,00 %	Costes Directos Complementarios	8,92	0,18
		3,00 %	Costes Indirectos	9,10	0,27
			Precio Total por m3		9,37
1.2	UDUF.2bab	m3	Demolición pavimento hormigón o asfalto realizada con retroexcavadora con martillo rompedor, incluida la retirada de escombros y carga, sin incluir transporte a vertedero.		
	MOOA12a	0,02 h	Peón ordinario construcción	17,11	0,34
	MMME.2gf	0,05 h	Retro de orugas 247cv 1,9m3	105,28	5,26
	MMME.8a	0,05 h	Suplemento por martillo picador	20,00	1,00
	MMMR.1cd	0,01 h	Pala crgra de neum 167cv 2,7m3	65,59	0,66
	%	2,00 %	Costes Directos Complementarios	7,26	0,15
		3,00 %	Costes Indirectos	7,41	0,22
			Precio Total por m3		7,63
1.3	AMME.1aba	m3	Excavación en tierras a cielo abierto mediante pala cargadora, en una profundidad < 6 m, incluida la retirada de material y carga, sin incluir transporte.		
	MOOA12a	0,02 h	Peón ordinario construcción	17,11	0,34
	MMMR.1gh	0,01 h	Pala crgra de neum 270cv 4m3	84,42	0,84
	%	2,00 %	Costes Directos Complementarios	1,18	0,02
		3,00 %	Costes Indirectos	1,20	0,04
			Precio Total por m3		1,24
1.4	DESM.1	u	Retirada de señales de tráfico y pilonas, incluso carga, transporte, descarga y acopio en el almacén municipal.		
			Sin descomposición		24,27
		3,00 %	Costes Indirectos	24,27	0,73
			Precio Total redondeado por u		25,00
1.5	DERR.1	u	Formación de estructura y cerramiento para mantenimiento parcial de edificación existente compuesto por la demolición del pavimento y de la solera de hormigón, la excavación a mano de zanja en suelo, relleno de hormigón con parilla para cimentación previa capa de limpieza, muro de carga de bloque de hormigón con motero expansivo incluso zuncho, corte a mano de vigueta de hormigón y reparación de cubierta.		
	EADR.1ea	7,50 m2	Demol pav bald hidr man	10,52	78,90
	EADR.1db	7,50 m2	Demol pav HM 10-15cm mec	8,30	62,25
	AMME.2baba	3,75 m3	Excv de znj mman	35,50	133,13
	ECDZ.5aaa...	3,75 m3	HA-25/P/40/l en zapatas-riostros	136,19	510,71
	EEFH.2caa	37,50 m2	Muro BHO 40x20x20 c/HM-20	78,73	2.952,38
	RADE.1a	12,50 m2	Demol fido vig hormigón	39,00	487,50
	RQAP.4a	12,50 m2	Reparación y acabado de cubierta	46,90	586,25
	EFTA.8da	1,00 u	Puerta 1hj a galv 90x205cm	119,64	119,64
		3,00 %	Costes Indirectos	4.930,76	147,92
			Precio Total redondeado por u		5.078,68

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

Anejo de Justificación de Precios

Nº	Código	Ud	Descripción		Total
1.6	EADF.2aab	m3	Demolición de fábrica, con martillo neumático, con retirada de escombros y carga, sin incluir transporte a vertedero, según NTE/ADD-9.		
		MOOA11a	0,80 h Peón especializado construcción	17,29	13,83
		MOOA12a	0,90 h Peón ordinario construcción	17,11	15,40
		MMMA.4ba	0,40 h Compr diésel 4m3	3,05	1,22
		MMMD.1aa	0,40 h Martll picador 80mm	3,28	1,31
		%	2,00 % Costes Directos Complementarios	31,76	0,64
			3,00 % Costes Indirectos	32,40	0,97
			Precio Total redondeado por m3		33,37

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

Anejo de Justificación de Precios

Nº	Código	Ud	Descripción		Total	
2 FIRMES Y PAVIMENTOS						
2.1	UPCG.1b	m3	Extendido y compactado de la primera capa de zahorra artificial realizado con equipo compuesto por una motoniveladora de 220 CV y un rodillo compactador autopropulsado de 17 T, incluso humectación y/o desecación, sin incluir el transporte de material.			
		MOOA.12a	0,01 h	Peón ordinario construcción	17,11	0,17
		PBRT.1aa	1,80 t	Zahorra artificial	6,19	11,14
		MMMT10a	0,03 h	Cmn cisterna 8 m3	54,97	1,65
		MMMC.6f	0,01 h	Motoniveladora 220 CV	88,00	0,88
		MMMC.1d	0,01 h	Rodll autpro 17 T	61,18	0,61
		%	2,00 %	Costes Directos Complementarios	14,45	0,29
			3,00 %	Costes Indirectos	14,74	0,44
				Precio Total redondeado por m3		15,18
2.2	ZAHO.2	m3	Extendido y compactado de la segunda capa de zahorra artificial realizado con equipo compuesto por una motoniveladora de 220 CV y un rodillo compactador autopropulsado de 17 T, incluso humectación y/o desecación, sin incluir el transporte de material.			
		MOOA.12a	0,01 h	Peón ordinario construcción	17,11	0,17
		PBRT.1aa	1,80 t	Zahorra artificial	6,19	11,14
		MMMT10a	0,03 h	Cmn cisterna 8 m3	54,97	1,65
		MMMC.6f	0,01 h	Motoniveladora 220 CV	88,00	0,88
		MMMC.1d	0,01 h	Rodll autpro 17 T	61,18	0,61
		%	2,00 %	Costes Directos Complementarios	14,45	0,29
			3,00 %	Costes Indirectos	14,74	0,44
				Precio Total redondeado por m3		15,18
2.3	ECSS11bbaaaabcc	m2	Solera de 20cm de espesor, de hormigón HA-25/P/40/I fabricado en central, vertido mediante bomba, armada con malla electrosoldada de 15x15cm y 5 mm de diámetro, de acero B 500 T, extendido sobre lámina aislante de polietileno; realizada sobre capa base existente (no incluida en este precio). Incluso curado y vibrado del hormigón con regla vibrante, formación de juntas de hormigonado y fratasado o ruleteado de la misma, según EHE-08.			
		MOOA.8a	0,15 h	Oficial 1ª construcción	19,20	2,88
		MOOA.11a	0,15 h	Peón especializado construcción	17,29	2,59
		MMMH.1a	0,02 h	Bom H sob cmn 1065I	90,90	1,82
		PBPC.2baaa	0,23 m3	H 25 plástica TM 40 I	72,45	16,66
		PBAA.1a	0,10 m3	Agua	1,05	0,11
		MMMA.15a	0,30 h	Fratadora	3,12	0,94
		MMMC.10a	0,09 h	Regla vibrante	1,50	0,14
		PEAM.3aaa	1,20 m2	Mallazo ME 500 T 15x15 ø 5-5	1,70	2,04
		%	2,00 %	Costes Directos Complementarios	27,18	0,54
			3,00 %	Costes Indirectos	27,72	0,83
				Precio Total redondeado por m2		28,55

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

Anejo de Justificación de Precios

Nº	Código	Ud	Descripción	Total
2.4	ECSS11aabaaba	m2	Solera de 15cm de espesor, de hormigón HM-20/B/40/I fabricado en central, vertido directamente desde camión, extendido sobre lámina aislante de polietileno; realizada sobre capa base existente (no incluida en este precio). Incluso curado y vibrado del hormigón con regla vibrante, formación de juntas de hormigonado y plancha de poliestireno expandido para la ejecución de juntas de contorno, colocada alrededor de cualquier elemento que interrumpa la solera, como pilares y muros, terminación mediante reglado, según EHE-08.	
	MOOA.8a	0,14 h	Oficial 1ª construcción	19,20
	MOOA11a	0,14 h	Peón especializado construcción	17,29
	PBPC.2aaba	0,17 m3	H 20 blanda TM 40 I	69,55
	PNTS.2bab	0,05 m2	Panel EPS 0.034 e30mm	6,54
	PBAA.1a	0,10 m3	Agua	1,05
	MMMM10a	0,09 h	Regla vibrante	1,50
	PNIS.2b	1,10 m2	Lámina PE e=0.10mm	0,11
	%	2,00 %	Costes Directos Complementarios	17,63
		3,00 %	Costes Indirectos	17,98
			Precio Total redondeado por m2	18,52
2.5	UPPI.2eab	m2	Firme constituido por: 0.05 m de Mezcla bituminosa Densa en rodadura. 0.07 m de Mezcla bituminosa Semidensa en capa base. 0.4 m de Zahorra artificial.	
			Extendido y compactación de mezcla bituminosa en caliente tipo AC 16 surf B50/70 D con árido calizo, con un rendimiento de 150-300 t/día, sin incluir el transporte de la mezcla al punto de vertido.	
			Riego de adherencia con emulsión catiónica C60B3 con un índice de rotura < 50-100 con una dotación de 250 g/m2 de betún residual, compuesto por un 60% de betún puro y un contenido menor o igual de 2% de fluidificante, sin incluir transporte de material.	
			Extendido y compactación de mezcla bituminosa en caliente tipo AC 22 base B50/70 S con árido calizo, con un rendimiento de 150-300 t/día, sin incluir el transporte de la mezcla al punto de vertido.	
			Riego de imprimación realizado con emulsión catiónica C60BF5 con un índice de rotura <120-180 con una dotación de 500 g/m2 de betún residual, compuesto por un 60% de betún y un contenido menor o igual de 8% de fluidificante, sin incluir transporte de material.	
			Extendido y compactado de zahorra artificial realizado con equipo medio, incluso humectación y/o desecación, sin incluir el transporte de material.	
	UPCM.1aaa...	0,12 t	Ext mez bit AC 16 surf B50/70 D cal	64,12
	UPCR.1a	1,05 m2	Riego adh c/C60B3	2,33
	UPCM.1abc...	0,16 t	Ext mez bit AC 22 base B50/70 S cal	64,38
	UPCR.2a	1,05 m2	Riego impr c/C60BF5	2,58
	UPCG.1a	0,40 m3	Extendido y compactado zahorra	15,36
		3,00 %	Costes Indirectos	29,29
			Precio Total redondeado por m2	30,17

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

Anejo de Justificación de Precios

Nº	Código	Ud	Descripción		Total
2.6	UPCE.5bdb	m2	Pavimento clase 3 según DB SUA-1 del CTE, realizada con baldosas de terrazo para uso exterior, grano pétreo, de 40x40cm, tonos oscuros, colocado sobre losa de hormigón, tomadas con mortero de cemento M-5, incluso rejuntado con lechada de cemento coloreada con la misma tonalidad de las baldosas, eliminación de restos y limpieza, según NTE/RSR-6.		
	MOOA.8a	0,36 h	Oficial 1ª construcción	19,20	6,91
	MOOA12a	0,36 h	Peón ordinario construcción	17,11	6,16
	PRRT39cbhb	1,05 m2	Bald trz pet 40x40os ext	10,44	10,96
	PBAC.2ab	0,01 t	CEM II/B-P 32.5 N envasado	96,48	0,96
	PBPM.1da	0,02 m3	Mto cto M-5 man	89,91	1,80
	PBPL.1j	0,01 m3	Lechada colorante cemento	361,43	3,61
	%	2,00 %	Costes Directos Complementarios	30,40	0,61
		3,00 %	Costes Indirectos	31,01	0,93
			Precio Total redondeado por m2		31,94
2.7	UPCE.1db	m2	Pavimento clase 3 según DB SUA-1 del CTE, realizado con baldosas de cemento hidráulicas 4 Pastillas de color Rojo colocadas sobre losa de hormigón, tomadas con mortero de cemento M-5, incluso rejuntado con lechada de cemento, eliminación de restos y limpieza, según NTE/RSR-4.		
	MOOA.8a	0,25 h	Oficial 1ª construcción	19,20	4,80
	MOOA12a	0,10 h	Peón ordinario construcción	17,11	1,71
	PUVP.2db	1,05 m2	Baldosa 20x20 4 pas Roja	6,21	6,52
	PBAC.2ab	0,01 t	CEM II/B-P 32.5 N envasado	96,48	0,96
	PBPL.1a	0,01 m3	Lechada cto 1:2 CEM II/B-P 32.5N	102,90	1,03
	PBPM.1da	0,02 m3	Mto cto M-5 man	89,91	1,80
	%	2,00 %	Costes Directos Complementarios	16,82	0,34
		3,00 %	Costes Indirectos	17,16	0,51
			Precio Total redondeado por m2		17,67
2.8	UPCB.4gb	m	Bordillo recto DC C5 25x15 R5 bicapa, sobre lecho de hormigón de resistencia característica 20 N/mm2, rejuntado con mortero de cemento M-5.		
	MOOA.8a	0,20 h	Oficial 1ª construcción	19,20	3,84
	MOOA12a	0,20 h	Peón ordinario construcción	17,11	3,42
	PUVA.1gb	1,00 m	Bordillo Recto DC C5 25x15 R5	3,97	3,97
	PBPM.1da	0,01 m3	Mto cto M-5 man	89,91	0,90
	PBPC.2abaa	0,05 m3	H 20 plástica TM 20 I	66,24	3,31
	MMMC10a	0,05 h	Regla vibrante	1,50	0,08
	MMMT.1ab	0,02 h	Cmn grúa autcg 13 T s/JIC	53,48	1,07
	%	2,00 %	Costes Directos Complementarios	16,59	0,33
		3,00 %	Costes Indirectos	16,92	0,51
			Precio Total redondeado por m		17,43
2.9	UPCB.4ib	m	Bordillo rebajado DC C7 25x20 R5 bicapa, sobre lecho de hormigón de resistencia característica 20 N/mm2, rejuntado con mortero de cemento M-5.		
	MOOA.8a	0,20 h	Oficial 1ª construcción	19,20	3,84
	MOOA12a	0,20 h	Peón ordinario construcción	17,11	3,42
	PUVA.1ib	1,00 m	Bordillo Recto DC C7 25x20 R5	4,17	4,17
	PBPM.1da	0,01 m3	Mto cto M-5 man	89,91	0,90
	PBPC.2abaa	0,05 m3	H 20 plástica TM 20 I	66,24	3,31
	MMMC10a	0,05 h	Regla vibrante	1,50	0,08
	MMMT.1ab	0,02 h	Cmn grúa autcg 13 T s/JIC	53,48	1,07
	%	2,00 %	Costes Directos Complementarios	16,79	0,34
		3,00 %	Costes Indirectos	17,13	0,51
			Precio Total redondeado por m		17,64

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

Anejo de Justificación de Precios

Nº	Código	Ud	Descripción		Total	
2.10	UPCB.4lb	m	Rigola recta DC R4 20x40 R5, sobre lecho de hormigón de resistencia característica 20 N/mm2, rejuntado con mortero de cemento M-5.			
		MOOA.8a	0,10 h	Oficial 1ª construcción	19,20	1,92
		MOOA12a	0,10 h	Peón ordinario construcción	17,11	1,71
		PUVA.1lb	1,00 m	Rigola Recto DC R4 20x40 R5	4,80	4,80
		PBPM.1da	0,01 m3	Mto cto M-5 man	89,91	0,90
		PBPC.2abaa	0,02 m3	H 20 plástica TM 20 I	66,24	1,32
		MMMC10a	0,03 h	Regla vibrante	1,50	0,05
		MMMT.1ab	0,01 h	Cmn grúa autcg 13 T s/JIC	53,48	0,53
		%	2,00 %	Costes Directos Complementarios	11,23	0,22
			3,00 %	Costes Indirectos	11,45	0,34
				Precio Total redondeado por m		11,79
2.11	UPCB.1a	u	Bordillo-alcorque de 120x120cm de hormigón colocado sobre lecho de hormigón HNE-15/B/20, rejuntado con mortero de cemento M-5.			
		MOOA.8a	0,60 h	Oficial 1ª construcción	19,20	11,52
		MOOA12a	0,60 h	Peón ordinario construcción	17,11	10,27
		PUVA18aa	2,00 u	Bordillo H 20x20 ø100	9,00	18,00
		PBPM.1da	0,06 m3	Mto cto M-5 man	89,91	5,39
		PBPO11bb	0,03 m3	HNE-15/B/20 obra	78,16	2,34
		PBPL.3b	0,12 m3	Pasta de yeso YG/L	141,56	16,99
		%	2,00 %	Costes Directos Complementarios	64,51	1,29
			3,00 %	Costes Indirectos	65,80	1,97
				Precio Total redondeado por u		67,77

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

Anejo de Justificación de Precios

Nº	Código	Ud	Descripción	Total
3 RED DE SANEAMIENTO				
3.1	AMME.2bcba	m3	Excavación de zanja mediante retroexcavadora con martillo rompedor en tránsito-medio con un ancho de 60 - 80 cm, incluida la retirada de material y sin incluir la carga y transporte.	
	MOOA12a	0,15 h	Peón ordinario construcción	17,11
	MMME.2fd	0,15 h	Retro de orugas 150cv 1,4m3	87,00
	MMME.8a	0,15 h	Suplemento por martillo picador	20,00
	%	2,00 %	Costes Directos Complementarios	18,62
		3,00 %	Costes Indirectos	18,99
			Precio Total redondeado por m3	19,56
3.2	AMMR.5ca	m3	Relleno de zanja con arena y compactada con bandeja vibrante.	
	MOOA.8a	0,10 h	Oficial 1ª construcción	19,20
	MOOA12a	0,20 h	Peón ordinario construcción	17,11
	PBRA.1adb	1,70 t	Arena 0/6 triturada lvd 10km	10,22
	MMMR.1de	0,02 h	Pala crgra de neum 179cv 3,2m3	55,76
	MMMC.3bb	0,20 h	Band vibr 140kg 660x600 cm	3,41
	%	2,00 %	Costes Directos Complementarios	24,51
		3,00 %	Costes Indirectos	25,00
			Precio Total redondeado por m3	25,75
3.3	AMMR.5aa	m3	Relleno de zanja con tierra propia de excavación y compactada con bandeja vibrante.	
	MOOA.8a	0,10 h	Oficial 1ª construcción	19,20
	MOOA12a	0,20 h	Peón ordinario construcción	17,11
	MMMR.1de	0,02 h	Pala crgra de neum 179cv 3,2m3	55,76
	MMMC.3bb	0,20 h	Band vibr 140kg 660x600 cm	3,41
	%	2,00 %	Costes Directos Complementarios	7,14
		3,00 %	Costes Indirectos	7,28
			Precio Total redondeado por m3	7,50
3.4	AMMR.6bbb	m3	Relleno de zanja con hormigón HNE-15/B/20, vertido directamente desde camión.	
	MOOA.8a	0,10 h	Oficial 1ª construcción	19,20
	PBPC15bbb	1,05 m3	HNE-15 blanda TM 20	64,86
	%	2,00 %	Costes Directos Complementarios	70,02
		3,00 %	Costes Indirectos	71,42
			Precio Total redondeado por m3	73,56
3.5	UICC.5bec	m	Canalización realizada con tubo de PVC corrugado, doble pared, interior liso, de 400 mm de diámetro nominal exterior, clase SN8, rigidez nominal mayor o igual a 8 KN/m2, con unión por copa con junta elástica, colocado en el fondo de zanja, debidamente compactada y nivelada, y completamente montado y conexionado, según Pliego de Prescripciones Técnicas Generales para Tuberías de Saneamiento de Poblaciones. Sin incluir excavación, relleno de la zanja ni compactación final.	
	MOOA.8a	0,08 h	Oficial 1ª construcción	19,20
	MOOA12a	0,15 h	Peón ordinario construcción	17,11
	PUCC.5bec	1,05 m	Tubo san corrugado PVC Ø400mm SN8	52,93
	%	2,00 %	Costes Directos Complementarios	59,69
		3,00 %	Costes Indirectos	60,88
			Precio Total redondeado por m	62,71

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

Anejo de Justificación de Precios

Nº	Código	Ud	Descripción		Total
3.6	UICC.5bcc	m	Canalización realizada con tubo de PVC corrugado, doble pared, interior liso, de 250 mm de diámetro nominal exterior, clase SN8, rigidez nominal mayor o igual a 8 KN/m2, con unión por copa con junta elástica, colocado en el fondo de zanja, debidamente compactada y nivelada, y completamente montado y conexionado, según Pliego de Prescripciones Técnicas Generales para Tuberías de Saneamiento de Poblaciones. Sin incluir, excavación, relleno de la zanja ni compactación final.		
	MOOA.8a	0,06 h	Oficial 1ª construcción	19,20	1,15
	MOOA12a	0,12 h	Peón ordinario construcción	17,11	2,05
	PUCC.5bcc	1,05 m	Tubo san corrugado PVC Ø250mm SN8	25,16	26,42
	%	2,00 %	Costes Directos Complementarios	29,62	0,59
		3,00 %	Costes Indirectos	30,21	0,91
			Precio Total redondeado por m		31,12
3.7	UICA.8aaecb	u	Pozo de registro circular de elementos prefabricados de hormigón en masa de 1.00 m de diámetro interior y de 2.00 m de altura útil interior, ejecutado sobre solera de hormigón HM-30/B/20/I+Qb de 20 cm de espesor con mallazo ME 20x20 Ø8-8 B500T dispuesto en su cara superior, base prefabricada de hormigón en masa con 2 entradas para conexión elástica de colectores de hasta 400 mm, anillo prefabricado con unión machihembrada y junta de goma de 50 cm de altura, remate superior con cono asimétrico para formación de brocal de pozo, incluso recibido de pates, formación de canal en el fondo del pozo, recibido de marco y tapa circular de fundición clase D-400 según UNE-EN 124, sin incluir la excavación ni el relleno perimetral posterior.		
	MOOA.8a	1,18 h	Oficial 1ª construcción	19,20	22,66
	MOOA12a	1,18 h	Peón ordinario construcción	17,11	20,19
	MMMT.9a	0,39 h	Cmn grúa p/descarga tb H	56,02	21,85
	PEAM.3acd	1,96 m2	Mallazo ME 500 T 20x20 ø 8-8	2,78	5,45
	PBPC.2cbbc	0,39 m3	H 30 blanda TM 20 I+Qb	78,99	30,81
	PUCA16aacb	1,00 u	Base pozo registro HM pref Ø100 cm	540,87	540,87
	PUCA18aa	1,00 u	Cono HM pref p/pz rgtr Ø100 cm	45,68	45,68
	PUCA17aab	1,00 u	Anillo HM pref p/pozo Ø100x50h cm	27,19	27,19
	PUCA11a	1,00 u	Tapa+aro rgtr fund tráfico pes	84,70	84,70
	PUCA24a	4,00 u	Pate PP p/pozo	4,38	17,52
	%	2,00 %	Costes Directos Complementarios	816,92	16,34
		3,00 %	Costes Indirectos	833,26	25,00
			Precio Total redondeado por u		858,26
3.8	UICA.1baa	u	Arqueta de paso de 38x38x50 cm de dimensiones interiores, construida con fábrica de ladrillo perforado de 11.5 cm de espesor, recibido con mortero de cemento M-5 y enfoscada y enlucida interiormente con mortero de cemento GP CSIV W2, sobre solera de 10 cm de espesor de HM-30/B/20/I+Qb, formación de pendientes mínima del 2%, cerrada en la parte superior con bardo cerámico hueco machihembrado y losa de hormigón, armada con mallazo y sellada con mortero de cemento, incluso parte proporcional de accesorios, juntas, cierres herméticos y medios auxiliares, sin incluir la excavación, ni el relleno perimetral posterior, totalmente ejecutada.		
	MOOA.8a	0,94 h	Oficial 1ª construcción	19,20	18,05
	MOOA12a	0,94 h	Peón ordinario construcción	17,11	16,08
	PFFC.2c	48,00 u	Ladrillo perf n/visto 24x11.5x9	0,17	8,16
	PBPM.1da	0,02 m3	Mto cto M-5 man	89,91	1,80
	PRCM.5ccb	0,03 t	Mortero industrial GP CSIV W2	123,53	3,71
	PFFC.5g	2,00 u	Bardo machihembrado 80x25x3	0,72	1,44
	PEAM.3aab	0,39 m2	Mallazo ME 500 T 15x15 ø 6-6	2,23	0,87
	PBPC.2cbbc	0,07 m3	H 30 blanda TM 20 I+Qb	78,99	5,53
	%	2,00 %	Costes Directos Complementarios	55,64	1,11
		3,00 %	Costes Indirectos	56,75	1,70
			Precio Total redondeado por u		58,45

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

Anejo de Justificación de Precios

Nº	Código	Ud	Descripción		Total
4 RED DE DRENAJE					
4.1	AMME.2bcba	m3	Excavación de zanja mediante retroexcavadora con martillo rompedor en tránsito-medio con un ancho de 60 - 80 cm, incluida la retirada de material y sin incluir la carga y transporte.		
	MOOA12a	0,15 h	Peón ordinario construcción	17,11	2,57
	MMME.2fd	0,15 h	Retro de orugas 150cv 1,4m3	87,00	13,05
	MMME.8a	0,15 h	Suplemento por martillo picador	20,00	3,00
	%	2,00 %	Costes Directos Complementarios	18,62	0,37
		3,00 %	Costes Indirectos	18,99	0,57
			Precio Total redondeado por m3		19,56
4.2	AMMR.5ca	m3	Relleno de zanja con arena y compactada con bandeja vibrante.		
	MOOA.8a	0,10 h	Oficial 1ª construcción	19,20	1,92
	MOOA12a	0,20 h	Peón ordinario construcción	17,11	3,42
	PBRA.1adb	1,70 t	Arena 0/6 triturada lvd 10km	10,22	17,37
	MMMR.1de	0,02 h	Pala crgra de neum 179cv 3,2m3	55,76	1,12
	MMMC.3bb	0,20 h	Band vibr 140kg 660x600 cm	3,41	0,68
	%	2,00 %	Costes Directos Complementarios	24,51	0,49
		3,00 %	Costes Indirectos	25,00	0,75
			Precio Total redondeado por m3		25,75
4.3	AMMR.5aa	m3	Relleno de zanja con tierra propia de excavación y compactada con bandeja vibrante.		
	MOOA.8a	0,10 h	Oficial 1ª construcción	19,20	1,92
	MOOA12a	0,20 h	Peón ordinario construcción	17,11	3,42
	MMMR.1de	0,02 h	Pala crgra de neum 179cv 3,2m3	55,76	1,12
	MMMC.3bb	0,20 h	Band vibr 140kg 660x600 cm	3,41	0,68
	%	2,00 %	Costes Directos Complementarios	7,14	0,14
		3,00 %	Costes Indirectos	7,28	0,22
			Precio Total redondeado por m3		7,50
4.4	UICC.5bec	m	Canalización realizada con tubo de PVC corrugado, doble pared, interior liso, de 400 mm de diámetro nominal exterior, clase SN8, rigidez nominal mayor o igual a 8 KN/m2, con unión por copa con junta elástica, colocado en el fondo de zanja, debidamente compactada y nivelada, y completamente montado y conexionado, según Pliego de Prescripciones Técnicas Generales para Tuberías de Saneamiento de Poblaciones. Sin incluir excavación, relleno de la zanja ni compactación final.		
	MOOA.8a	0,08 h	Oficial 1ª construcción	19,20	1,54
	MOOA12a	0,15 h	Peón ordinario construcción	17,11	2,57
	PUCC.5bec	1,05 m	Tubo san corrugado PVC Ø400mm SN8	52,93	55,58
	%	2,00 %	Costes Directos Complementarios	59,69	1,19
		3,00 %	Costes Indirectos	60,88	1,83
			Precio Total redondeado por m		62,71

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

Anejo de Justificación de Precios

Nº	Código	Ud	Descripción		Total
4.5	UICC.5bcc	m	Canalización realizada con tubo de PVC corrugado, doble pared, interior liso, de 250 mm de diámetro nominal exterior, clase SN8, rigidez nominal mayor o igual a 8 KN/m2, con unión por copa con junta elástica, colocado en el fondo de zanja, debidamente compactada y nivelada, y completamente montado y conexionado, según Pliego de Prescripciones Técnicas Generales para Tuberías de Saneamiento de Poblaciones. Sin incluir, excavación, relleno de la zanja ni compactación final.		
	MOOA.8a	0,06 h	Oficial 1ª construcción	19,20	1,15
	MOOA12a	0,12 h	Peón ordinario construcción	17,11	2,05
	PUCC.5bcc	1,05 m	Tubo san corrugado PVC Ø250mm SN8	25,16	26,42
	%	2,00 %	Costes Directos Complementarios	29,62	0,59
		3,00 %	Costes Indirectos	30,21	0,91
			Precio Total redondeado por m		31,12
4.6	AMMR.6bbb	m3	Relleno de zanja con hormigón HNE-15/B/20, vertido directamente desde camión.		
	MOOA.8a	0,10 h	Oficial 1ª construcción	19,20	1,92
	PBPC15bbb	1,05 m3	HNE-15 blanda TM 20	64,86	68,10
	%	2,00 %	Costes Directos Complementarios	70,02	1,40
		3,00 %	Costes Indirectos	71,42	2,14
			Precio Total redondeado por m3		73,56
4.7	UICA.8aaecb	u	Pozo de registro circular de elementos prefabricados de hormigón en masa de 1.00 m de diámetro interior y de 2.00 m de altura útil interior, ejecutado sobre solera de hormigón HM-30/B/20/I+Qb de 20 cm de espesor con mallazo ME 20x20 Ø8-8 B500T dispuesto en su cara superior, base prefabricada de hormigón en masa con 2 entradas para conexión elástica de colectores de hasta 400 mm, anillo prefabricado con unión machihembrada y junta de goma de 50 cm de altura, remate superior con cono asimétrico para formación de brocal de pozo, incluso recibido de pates, formación de canal en el fondo del pozo, recibido de marco y tapa circular de fundición clase D-400 según UNE-EN 124, sin incluir la excavación ni el relleno perimetral posterior.		
	MOOA.8a	1,18 h	Oficial 1ª construcción	19,20	22,66
	MOOA12a	1,18 h	Peón ordinario construcción	17,11	20,19
	MMMT.9a	0,39 h	Cmn grúa p/descarga tb H	56,02	21,85
	PEAM.3acd	1,96 m2	Mallazo ME 500 T 20x20 ø 8-8	2,78	5,45
	PBPC.2cbbc	0,39 m3	H 30 blanda TM 20 I+Qb	78,99	30,81
	PUCA16aacb	1,00 u	Base pozo registro HM pref Ø100 cm	540,87	540,87
	PUCA18aa	1,00 u	Cono HM pref p/pz rgtr Ø100 cm	45,68	45,68
	PUCA17aab	1,00 u	Anillo HM pref p/pozo Ø100x50h cm	27,19	27,19
	PUCA11a	1,00 u	Tapa+aro rgtr fund tráfico pes	84,70	84,70
	PUCA24a	4,00 u	Pate PP p/pozo	4,38	17,52
	%	2,00 %	Costes Directos Complementarios	816,92	16,34
		3,00 %	Costes Indirectos	833,26	25,00
			Precio Total redondeado por u		858,26

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

Anejo de Justificación de Precios

Nº	Código	Ud	Descripción		Total
4.8	UICA13aa	u	Imbornal sifónico en calzada, construido con sumidero prefabricado de fundición dúctil de 565x305x570 mm, sobre cama de asiento de material granular de 20 cm de espesor, relleno de hormigón HNE-15/B/20, reja con marco abatible realizada en fundición dúctil, clase C-250 según UNE-EN 124, revestida con pintura asfáltica negra y superficie antideslizante, enrasada al pavimento, incluso conexión a acometida y relleno del trasdós, sin incluir la excavación.		
	MOOA.8a	0,50 h	Oficial 1ª construcción	19,20	9,60
	MOOA12a	0,50 h	Peón ordinario construcción	17,11	8,56
	PBRG.1jd	0,13 t	Grava caliza 20/40 lvd 30km	8,00	1,04
	PBPC15bbb	0,20 m3	HNE-15 blanda TM 20	64,86	12,97
	PBPM.1db	0,02 m3	Mto cto M-5 mec	74,43	1,49
	PUCA12a	1,00 u	Sumidero fundición dúctil C-250	175,00	175,00
	%	2,00 %	Costes Directos Complementarios	208,66	4,17
		3,00 %	Costes Indirectos	212,83	6,38
			Precio Total redondeado por u		219,21
4.9	UICA15a	u	Paso sifónico de tubería de drenaje bajo colector existente.Construido con tubo de polietileno de diámetro 400mm incluso codos necesarios para su ejecución.		
	MOOA.8a	3,00 h	Oficial 1ª construcción	19,20	57,60
	MOOA12a	3,00 h	Peón ordinario construcción	17,11	51,33
	PUCA23a	1,00 u	Sifón de descarga	326,70	326,70
	PUC.5bec	2,00 m	Tubo san corrugado PVC Ø400mm SN8	52,93	105,86
	%	2,00 %	Costes Directos Complementarios	541,49	10,83
		3,00 %	Costes Indirectos	552,32	16,57
			Precio Total redondeado por u		568,89
4.10	UICA.1baa	u	Arqueta de paso de 38x38x50 cm de dimensiones interiores, construida con fábrica de ladrillo perforado de 11.5 cm de espesor, recibido con mortero de cemento M-5 y enfoscada y enlucida interiormente con mortero de cemento GP CSIV W2, sobre solera de 10 cm de espesor de HM-30/B/20/I+Qb, formación de pendientes mínima del 2%, cerrada en la parte superior con bardo cerámico hueco machihembrado y losa de hormigón, armada con mallazo y sellada con mortero de cemento, incluso parte proporcional de accesorios, juntas, cierres herméticos y medios auxiliares, sin incluir la excavación, ni el relleno perimetral posterior, totalmente ejecutada.		
	MOOA.8a	0,94 h	Oficial 1ª construcción	19,20	18,05
	MOOA12a	0,94 h	Peón ordinario construcción	17,11	16,08
	PFFC.2c	48,00 u	Ladrillo perf n/visto 24x11.5x9	0,17	8,16
	PBPM.1da	0,02 m3	Mto cto M-5 man	89,91	1,80
	PRCM.5ccb	0,03 t	Mortero industrial GP CSIV W2	123,53	3,71
	PFFC.5g	2,00 u	Bardo machihembrado 80x25x3	0,72	1,44
	PEAM.3aab	0,39 m2	Mallazo ME 500 T 15x15 ø 6-6	2,23	0,87
	PBPC.2cbbc	0,07 m3	H 30 blanda TM 20 I+Qb	78,99	5,53
	%	2,00 %	Costes Directos Complementarios	55,64	1,11
		3,00 %	Costes Indirectos	56,75	1,70
			Precio Total redondeado por u		58,45

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

Anejo de Justificación de Precios

Nº	Código	Ud	Descripción	Total
5 RED DE ABASTECIMIENTO DE AGUA				
5.1	UIA_PROV	u	Colocación de puentes durante la obra para garantizar el suministro de los abonados, situados sobre fachadas hasta puntos de conexión de abonados.	
			Sin descomposición	77,67
		3,00 %	Costes Indirectos	2,33
			Precio Total redondeado por u	80,00
5.2	AMME.2bcba	m3	Excavación de zanja mediante retroexcavadora con martillo rompedor en tránsito-medio con un ancho de 60 - 80 cm, incluida la retirada de material y sin incluir la carga y transporte.	
	MOOA.12a	0,15 h	Peón ordinario construcción	2,57
	MMME.2fd	0,15 h	Retro de orugas 150cv 1,4m3	13,05
	MMME.8a	0,15 h	Suplemento por martillo picador	3,00
	%	2,00 %	Costes Directos Complementarios	0,37
		3,00 %	Costes Indirectos	0,57
			Precio Total redondeado por m3	19,56
5.3	AMMR.5aa	m3	Relleno de zanja con tierra propia de excavación y compactada con bandeja vibrante.	
	MOOA.8a	0,10 h	Oficial 1ª construcción	1,92
	MOOA.12a	0,20 h	Peón ordinario construcción	3,42
	MMMR.1de	0,02 h	Pala crgra de neum 179cv 3,2m3	1,12
	MMMC.3bb	0,20 h	Band vibr 140kg 660x600 cm	0,68
	%	2,00 %	Costes Directos Complementarios	0,14
		3,00 %	Costes Indirectos	0,22
			Precio Total redondeado por m3	7,50
5.4	AMMR.5ca	m3	Relleno de zanja con arena y compactada con bandeja vibrante.	
	MOOA.8a	0,10 h	Oficial 1ª construcción	1,92
	MOOA.12a	0,20 h	Peón ordinario construcción	3,42
	PBRA.1adb	1,70 t	Arena 0/6 triturada lvd 10km	17,37
	MMMR.1de	0,02 h	Pala crgra de neum 179cv 3,2m3	1,12
	MMMC.3bb	0,20 h	Band vibr 140kg 660x600 cm	0,68
	%	2,00 %	Costes Directos Complementarios	0,49
		3,00 %	Costes Indirectos	0,75
			Precio Total redondeado por m3	25,75
5.5	UIAC.5abba	m	Tubo de polietileno de alta densidad (PE 100), negro con banda azul, de 90mm de diámetro interior, 10 atmósferas de presión de trabajo y espesor de pared 9.5mm, suministrado en barras de 12m de longitud. Con un incremento del precio del tubo del 30% en concepto de uniones, accesorios y piezas especiales. Con marcado AENOR. Según normas UNE EN 1452. Colocada en zanja prismática de sección rectangular de 60x80cm sobre cama de arena de 15cm de espesor y con medios auxiliares s/ NTE IFA-11. Sin incluir la excavación ni el relleno posterior de la zanja.	
	MOOF.8a	0,11 h	Oficial 1ª fontanería	2,08
	MOOA.8a	0,15 h	Oficial 1ª construcción	2,88
	PIFC.6chcb	1,05 m	Tubo PE 100 ø90mm 10atm 30%acc	8,17
	MOOA.12a	0,15 h	Peón ordinario construcción	2,57
	PBRA.1adb	0,18 t	Arena 0/6 triturada lvd 10km	1,84
	MMMT.9a	0,02 h	Cmn grúa p/descarga tb H	1,12
	%	2,00 %	Costes Directos Complementarios	0,37
		3,00 %	Costes Indirectos	0,57
			Precio Total redondeado por m	19,60

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

Anejo de Justificación de Precios

Nº	Código	Ud	Descripción	Total
5.6	UIAC.5bbba	m	Tubo de polietileno de alta densidad (PE 100), negro con banda azul, de 110mm de diámetro interior, 10 atmósferas de presión de trabajo y espesor de pared 10.7mm, suministrado en barras de 12m de longitud. Con un incremento del precio del tubo del 30% en concepto de uniones, accesorios y piezas especiales. Con marcado AENOR. Según normas UNE EN 1452. Colocada en zanja prismática de sección rectangular de 60x80cm sobre cama de arena de 15cm de espesor y con medios auxiliares s/ NTE IFA-11. Sin incluir la excavación ni el relleno posterior de la zanja.	
		MOOF.8a	0,11 h Oficial 1ª fontanería	18,91
		MOOA.8a	0,15 h Oficial 1ª construcción	19,20
		PIFC.6cicb	1,05 m Tubo PE 100 ø110mm 10atm 30%acc	11,36
		MOOA12a	0,15 h Peón ordinario construcción	17,11
		PBRA.1adb	0,18 t Arena 0/6 triturada lvd 10km	10,22
		MMMT.9a	0,02 h Cmn grúa p/descarga tb H	56,02
		%	2,00 % Costes Directos Complementarios	22,42
			3,00 % Costes Indirectos	22,87
			Precio Total redondeado por m	23,56
5.7	RAPC.1	u	Conexión a tubería existente de PE de diámetro 110mm.	
			Sin descomposición	297,09
		3,00 %	Costes Indirectos	297,09
			Precio Total redondeado por u	306,00
5.8	RAPC.2	u	Conexión a tubería existente de PE de diámetro 90mm.	
			Sin descomposición	286,41
		3,00 %	Costes Indirectos	286,41
			Precio Total redondeado por u	295,00
5.9	UIAV.1bea	u	Válvula compuerta de cierre elástico, husillo exterior, colocada en tubería de abastecimiento de agua, de 100mm de diámetro nominal, cuerpo de fundición, presión nominal, 10/16 atm. Incluso junta y accesorios. Con marcado AENOR. Según normas ISO 5208 y UNE-EN 1074. Totalmente instalada y en correcto estado de funcionamiento.	
		MOOF.8a	0,60 h Oficial 1ª fontanería	18,91
		MOOF11a	0,60 h Especialista fontanería	18,18
		PUAV.1bea	1,00 u Va compt hus ext ø100 10/16atm	329,82
		%	2,00 % Costes Directos Complementarios	352,08
			3,00 % Costes Indirectos	359,12
			Precio Total redondeado por u	369,89
5.10	UIAV.1bda	u	Válvula compuerta de cierre elástico, husillo exterior, colocada en tubería de abastecimiento de agua, de 80mm de diámetro nominal, cuerpo de fundición, presión nominal, 10/16 atm. Incluso junta y accesorios. Con marcado AENOR. Según normas ISO 5208 y UNE-EN 1074. Totalmente instalada y en correcto estado de funcionamiento.	
		MOOF.8a	0,50 h Oficial 1ª fontanería	18,91
		MOOF11a	0,50 h Especialista fontanería	18,18
		PUAV.1bda	1,00 u Va compt hus ext ø80 10/16atm	298,92
		%	2,00 % Costes Directos Complementarios	317,47
			3,00 % Costes Indirectos	323,82
			Precio Total redondeado por u	333,53

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

Anejo de Justificación de Precios

Nº	Código	Ud	Descripción		Total	
5.11	UIAA.1a	u	Acometida de abastecimiento de agua desde la general a una distancia máxima de 5m. Para acometidas de 1 1/4" - 1 1/2" - 2", realizada con tubo de polietileno de 63 mm. de diámetro exterior y 50 mm. de diámetro interior, para una presión de trabajo de 10 atm, incluyendo un incremento sobre el precio del conducto del 30% en concepto de uniones y accesorios, válvula de compuerta de cierre elásticos husillo exterior, para abastecimiento de agua, de 40mm de diámetro nominal, cuerpo de fundición, presión nominal 10/16 atm. Tipo Belgicast o equivalente, con marcador AENOR, conforme a las especificaciones dispuestas en las normas ISO 5208 y UNE-EN 1074. Colocada sobre capa de relleno de arena de 15 cm. de espesor para asiento del conducto, incluso excavación y relleno posterior de la zanja, realizada con una anchura de 40cm. y 60cm. de profundidad, según NTE/IFA-13. Arqueta de 20x20cm contracerco de hierro fundido y tapa de bisagra con llave de cierre. Totalmente instalada y en correcto estado de funcionamiento.			
		MOOA.8a	0,50 h	Oficial 1ª construcción	19,20	9,60
		MOOA12a	0,50 h	Peón ordinario construcción	17,11	8,56
		MOOF.8a	0,40 h	Oficial 1ª fontanería	18,91	7,56
		TUB.1	1,05 m	Tb PE ø40 10atm 30%acc	3,06	3,21
		PUAV.1baa	1,00 u	Va compt hus ext ø40 10/16atm	227,87	227,87
		PBRA.1adc	0,24 t	Arena 0/6 triturada lvd 20km	12,29	2,95
		PUCA25a	1,00 u	Registro arq 20x20cm fundición	19,65	19,65
		PBPM.1da	0,02 m3	Mto cto M-5 man	89,91	1,80
		%	2,00 %	Costes Directos Complementarios	281,20	5,62
			3,00 %	Costes Indirectos	286,82	8,60
				Precio Total redondeado por u		295,42
5.12	PASATUB.1	m	Pasatubos realizado con tubo de PVC duro de 315mm de diámetro y 3.9mm de espesor, para cruce de vial de la red de agua potable de diámetro 200, preparados para unión por encolado, suministrado en piezas de 6m. de longitud. (Según PPTT) Colocado en zanja con sección 60x80cm, relleno de zanja de hormigón HM15 de 80cm, incluso excavación, sin incluir firme de calzada.			
		MOOA.8a	0,25 h	Oficial 1ª construcción	19,20	4,80
		MOOA12a	0,25 h	Peón ordinario construcción	17,11	4,28
		TUB.2	1,05 m	Tubo PVC sr-B 315mm	25,08	26,33
		PBPC15bbb	0,48 m3	HNE-15 blanda TM 20	64,86	31,13
		%	2,00 %	Costes Directos Complementarios	66,54	1,33
		AMME.2baba	1,00 m3	Excav de zanja mman	35,50	35,50
			3,00 %	Costes Indirectos	103,37	3,10
				Precio Total redondeado por m		106,47
5.13	UIPI.3dc	u	Hidrante bajo el nivel de tierra, fabricado en hierro fundido y pintado en rojo, con dos salidas de 70 mm de diámetro nominal, con tapones y racores tipo BCN, sistema de apertura con llave de cuadrado de 25mm, entrada recta a tubería embridada DIN PN-16 de 100 mm de diámetro nominal y sistema de clapeta de retención de agua, incluso arqueta completa con cerco y tapa fabricada en hierro fundido, conforme a las especificaciones dispuestas en el Reglamento de Instalaciones de Protección contra Incendios, totalmente instalada, comprobada y en correcto funcionamiento según DB SI-4 del CTE.			
		MOOF.8a	3,50 h	Oficial 1ª fontanería	18,91	66,19
		MOOF11a	3,50 h	Especialista fontanería	18,18	63,63
		PIID.3dc	1,00 u	Hidrante bajo nivel tierra DN100 mm c...	304,80	304,80
		PIID.5c	1,00 u	Llave p/aper hidrante nivel bajo tierra	16,92	16,92
		%	2,00 %	Costes Directos Complementarios	451,54	9,03
			3,00 %	Costes Indirectos	460,57	13,82
				Precio Total redondeado por u		474,39

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

Anejo de Justificación de Precios

Nº	Código	Ud	Descripción		Total
6 RED DE RIEGO					
6.1	PROG.1	u	Equipo SAMCLABOX o equivalente, programador para 2 estaciones, de dimensiones 85x80x95 mm, con alimentación mediante pila de 9Vdc, comunicación con el resto de equipos del sistema mediante radiofrecuencia, grado de protección IP68, posibilidad de activación manual (mediante imán), de manera remota local (mediante consola) y de manera remota deslocalizada (mediante dispositivo conectado a internet), incluido suministro, instalación y configuración al sistema de telegestión, así como limpieza, medida la unidad en funcionamiento.		
	MOOF.8a	1,00 h	Oficial 1ª fontanería	18,91	18,91
	MOOF12a	2,00 h	Peón fontanería	18,00	36,00
	MOOE.8a	0,50 h	Oficial 1ª electricidad	18,91	9,46
	MOOE12a	0,50 h	Peón electricidad	18,00	9,00
	PROG.2	1,00 u	Eq. SAMCLABOX Prog 9V 2 est.	314,87	314,87
	PURW.4a	17,00 u	Pequeño material ins hidr p/rie	1,92	32,64
	%	2,00 %	Costes Directos Complementarios	420,88	8,42
		3,00 %	Costes Indirectos	429,30	12,88
			Precio Total redondeado por u		442,18
6.2	REPET.1	u	Equipo repetidor SAMCLA REP006 o equivalente, de dimensiones 85x80x95mm, alimentado por energía solar fotovoltaica, comunicación con el resto de equipos del sistema mediante radiofrecuencia, grado de protección IP68, anclaje mediante soporte de acero, totalmente instalado sobre poste existente (normalmente farolas), incluso suministro, instalación y configuración de telegestión, así como limpieza, medida la unidad en funcionamiento.		
	MOOE.8a	2,50 h	Oficial 1ª electricidad	18,91	47,28
	MOOE12a	2,50 h	Peón electricidad	18,00	45,00
	REP.1	1,00 u	Equipo repetidor	289,80	289,80
	PURW.4a	18,00 u	Pequeño material ins hidr p/rie	1,92	34,56
	%	2,00 %	Costes Directos Complementarios	416,64	8,33
		3,00 %	Costes Indirectos	424,97	12,75
			Precio Total redondeado por u		437,72
6.3	UIRV.1ac	u	Contador de chorro múltiple para medida en instalaciones de riego y diámetro nominal 1". Con marcado AENOR.		
	MOOF.8a	1,50 h	Oficial 1ª fontanería	18,91	28,37
	PURV.1ac	1,00 u	Contador chorro mult 1"	86,05	86,05
	PURW.4a	1,00 u	Pequeño material ins hidr p/rie	1,92	1,92
	%	2,00 %	Costes Directos Complementarios	116,34	2,33
		3,00 %	Costes Indirectos	118,67	3,56
			Precio Total redondeado por u		122,23
6.4	UIRA.1c	u	Arqueta de plástico para registro de instalaciones de riego, de 65x48x31mm de dimensiones interiores con marcado AENOR, incluso arreglo de las tierras y ejecución de orificio sumidero en el fondo.		
	MOOF.8a	0,15 h	Oficial 1ª fontanería	18,91	2,84
	MOOF11a	0,15 h	Especialista fontanería	18,18	2,73
	MOOA12a	0,50 h	Peón ordinario construcción	17,11	8,56
	PURA.1c	1,00 u	Arqueta plas p/riego 65x48x31mm	38,17	38,17
	%	2,00 %	Costes Directos Complementarios	52,30	1,05
		3,00 %	Costes Indirectos	53,35	1,60
			Precio Total redondeado por u		54,95

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

Anejo de Justificación de Precios

Nº	Código	Ud	Descripción		Total
6.5	UIRV13ba	u	Electroválvula para riego, cuerpo de PVC y polipropileno, solenoide de bajo consumo a 24 V.C.A., con apertura manual y regulador de caudal, con conexiónroscada a 1", colocada en instalación de riego, medida la unidad en funcionamiento.		
	MOOF.8a	0,20 h	Oficial 1ª fontanería	18,91	3,78
	MOOF12a	0,20 h	Peón fontanería	18,00	3,60
	MOOE.8a	0,08 h	Oficial 1ª electricidad	18,91	1,51
	PURV15ba	1,00 u	Electroválvula	22,78	22,78
	%	2,00 %	Costes Directos Complementarios	31,67	0,63
		3,00 %	Costes Indirectos	32,30	0,97
			Precio Total redondeado por u		33,27
6.6	UIRV.4c	u	Válvula metálica construida en latón de esfera de 1", con una presión máxima de trabajo de 25 Atm, incluso comprobación.		
	MOOF.8a	0,25 h	Oficial 1ª fontanería	18,91	4,73
	PURV.4c	1,00 u	Válvula metálica esfera 1"	6,10	6,10
	PURW.4a	1,00 u	Pequeño material ins hidr p/rie	1,92	1,92
	%	2,00 %	Costes Directos Complementarios	12,75	0,26
		3,00 %	Costes Indirectos	13,01	0,39
			Precio Total redondeado por u		13,40
6.7	UIRC.1dcc	m	Tubería de polietileno PE agrícola o industrial de presión nominal de 1,0 MPa (10 atm.) y un diámetro exterior de 32 mm.		
	MOOF.8a	0,14 h	Oficial 1ª fontanería	18,91	2,65
	MOOF11a	0,14 h	Especialista fontanería	18,18	2,55
	PURC.4cc	1,05 m	Tubería PE-BD 1,0MPa 32mm	0,91	0,96
	PURW.4a	1,00 u	Pequeño material ins hidr p/rie	1,92	1,92
	%	2,00 %	Costes Directos Complementarios	8,08	0,16
		3,00 %	Costes Indirectos	8,24	0,25
			Precio Total redondeado por m		8,49
6.8	UIRC.1dcc	m	Tubería de polietileno PE agrícola o industrial de presión nominal de 1,0 MPa (10 atm.) y un diámetro exterior de 40 mm.		
	MOOF.8a	0,16 h	Oficial 1ª fontanería	18,91	3,03
	MOOF11a	0,16 h	Especialista fontanería	18,18	2,91
	PURC.4cd	1,05 m	Tubería PE-BD 1,0MPa 40mm	1,42	1,49
	PURW.4a	1,00 u	Pequeño material ins hidr p/rie	1,92	1,92
	%	2,00 %	Costes Directos Complementarios	9,35	0,19
		3,00 %	Costes Indirectos	9,54	0,29
			Precio Total redondeado por m		9,83
6.9	TUBC.1	m	Tubo flexible corrugado simple de PVC de 50mm de diámetronominal para empotrar, con un grado de protección mecánica 5, totalmente instalado, incluso ayudas de albañilería, para protección de red de riego.		
	MOOE.8a	0,05 h	Oficial 1ª electricidad	18,91	0,95
	MOOA12a	0,05 h	Peón ordinario construcción	17,11	0,86
	PIEC17gb	1,05 m	Tubo flexible PVC 50mm 30%acc	2,01	2,11
	%	2,00 %	Costes Directos Complementarios	3,92	0,08
		3,00 %	Costes Indirectos	4,00	0,12
			Precio Total redondeado por m		4,12

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

Anejo de Justificación de Precios

Nº	Código	Ud	Descripción		Total
6.10	UIRC.3b	m	Tubería goteo baja densidad 16,0/13,4 mm, fabricada según NORMA UNE-EN 53367.		
	MOOF.8a	0,01 h	Oficial 1ª fontanería	18,91	0,19
	MOOF11a	0,01 h	Especialista fontanería	18,18	0,18
	PURC.5b	1,05 m	Tubería goteo 16,0/13,4mm	0,27	0,28
	PURW.4a	1,00 u	Pequeño material ins hidr p/rie	1,92	1,92
	%	2,00 %	Costes Directos Complementarios	2,57	0,05
		3,00 %	Costes Indirectos	2,62	0,08
			Precio Total redondeado por m		2,70
6.11	GOT.1	u	Gotero autocompensante, con un rango de presiones de 0.6-3.5 bar y un caudal de 3.7 l/h. con marcado AENOR. Totalmente instalado y comprobado.		
	MOOF.8a	0,01 h	Oficial 1ª fontanería	18,91	0,19
	GOT.2	1,00 u	Gotero autocompensante0.6-3.5 bar 3...	0,13	0,13
	PURW.4a	1,00 u	Pequeño material ins hidr p/rie	1,92	1,92
	%	2,00 %	Costes Directos Complementarios	2,24	0,04
		3,00 %	Costes Indirectos	2,28	0,07
			Precio Total redondeado por u		2,35

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

Anejo de Justificación de Precios

Nº	Código	Ud	Descripción	Total
7 ALUMBRADO PÚBLICO				
7.1	DESMALUM	u	Desmontaje de líneas aéreas de alumbrado público, trazado según planos, incluso desmontaje y retirada de farolas, cableado, soportes de madera, hormigón o metálicos, o sujeciones a fachada, y traslado a vertedero de material sobrante. Se evitará la interrupción del servicio, trabajando en coordinación con la compañía proveedora del mismo.	
			Sin descomposición	2.427,18
		3,00 %	Costes Indirectos	2.427,18
			Precio Total redondeado por u	2.500,00
7.2	UIIE.1bba	m	Canalización subterránea para línea de alumbrado bajo acera compuesto por 2 tubo/s de PVC corrugado de doble capa con guía incorporada, de 90 mm de diámetro nominal, incluso cinta señalizadora colocados en zanja sin cablear, incluso excavación de tierras para formación de zanja de 40x56cm, recubiertos con capa de hormigón HM 15 de 20cm de espesor, y relleno con tierra apisonada procedente de excavación, sin incluir pavimento de acera.	
	MOOE.8a	0,20 h	Oficial 1ª electricidad	3,78
	MOOE12a	0,10 h	Peón electricidad	1,80
	PIEC20da	1,05 m	Tb corru db par PVC 90mm	4,75
	PUEB.5a	2,10 m	Cinta señalizadora	0,25
	AMME.2bcba	0,23 m3	Excav de zanj mmec	4,37
	PBPC15bbb	0,08 m3	HNE-15 blanda TM 20	5,19
	AMMR.5ab	0,15 m3	Rell zanj tie propia compc tándem	1,02
	%	2,00 %	Costes Directos Complementarios	0,42
		3,00 %	Costes Indirectos	0,65
			Precio Total redondeado por m	22,23
7.3	UIIE.1cal	m	Canalización para red de alumbrado bajo calzada, formada por dos tubos de PVC corrugado de diámetro 90mm, colocados en zanja sobre solera de hormigón HM 15 de 5cm, sin cablear, incluso excavación de tierras para formación de la misma con sección 40x80, relleno de hormigón HM 15 de 30cm de espesor y relleno con tierraapisonada procedente de la excavación, sin incluir firme de calzada.	
	MOOE.8a	0,25 h	Oficial 1ª electricidad	4,73
	MOOE12a	0,13 h	Peón electricidad	2,34
	PIEC20da	1,05 m	Tb corru db par PVC 90mm	4,75
	PUEB.5a	2,10 m	Cinta señalizadora	0,25
	AMME.2bcba	0,32 m3	Excav de zanj mmec	6,08
	PBPC15bbb	0,12 m3	HNE-15 blanda TM 20	7,78
	AMMR.5ab	0,20 m3	Rell zanj tie propia compc tándem	1,36
	%	2,00 %	Costes Directos Complementarios	0,55
		3,00 %	Costes Indirectos	0,84
			Precio Total redondeado por m	28,68
7.4	UIIE.2a	m	Tendido de línea de cobre para alumbrado público formada por 3 conductores de fase y otro neutro de 6 mm2 de sección, con aislamiento RV 0.6/1 KV, incluso 2 conductores (fase+neutro) de 2.5 mm2 de sección para control del reductor de flujo en las lámparas, totalmente instalado, comprobado y en correcto estado de funcionamiento, según el Reglamento de Baja Tensión 2002.	
	MOOE.8a	0,25 h	Oficial 1ª electricidad	4,73
	PIEC.4bbb	1,05 m	Cable Cu flx RV 0.6/1kV 2x2.5	0,58
	PIEC.4bed	1,05 m	Cable Cu flx RV 0.6/1kV 4x6	2,15
	%	2,00 %	Costes Directos Complementarios	0,15
		3,00 %	Costes Indirectos	0,23
			Precio Total redondeado por m	7,84

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

Anejo de Justificación de Precios

Nº	Código	Ud	Descripción		Total
7.5	UIIE.6a	u	Arqueta de registro para alumbrado exterior, de dimensiones exteriores 40x40x60 cm, paredes de hormigón HM 20/B/20/l, con fondo de ladrillo cerámico perforado de 24x11.5x5cm, con orificio sumidero, sobre capa de gravilla, cubiertos con lámina de PVC de protección, marco y tapa de fundición, sin incluir excavación, totalmente instalado, conectado y en correcto estado de funcionamiento.		
	MOOA.8a	1,00 h	Oficial 1ª construcción	19,20	19,20
	MOOA12a	0,50 h	Peón ordinario construcción	17,11	8,56
	PBPC.2abba	0,12 m3	H 20 blanda TM 20 l	66,24	7,95
	PFFC.2a	8,00 u	Ladrillo perf n/visto 24x11.5x5	0,13	1,04
	PBRG.1ca	0,03 t	Grava caliza 4/6 s/lvd	5,50	0,17
	PNIS.1aa	0,17 m2	Lamn PVC e0,8mm	3,46	0,59
	PIAC.1aa	1,00 u	Tapa de 400X400 p/arq entrada	54,29	54,29
	%	2,00 %	Costes Directos Complementarios	91,80	1,84
		3,00 %	Costes Indirectos	93,64	2,81
			Precio Total redondeado por u		96,45
7.6	UIIE.5a	u	Toma de tierra para alumbrado exterior, formada por piqueta de barra cilíndrica de acero cobreado de 1.5 m de longitud y 14.6 mm de diámetro, con conexión a borna del soporte por medio de cable de cobre desnudo de 35 mm2, soldado a la piqueta y conexión con la línea de tierra general.		
	MOOE.8a	0,25 h	Oficial 1ª electricidad	18,91	4,73
	MOOE11a	0,25 h	Especialista electricidad	18,18	4,55
	PIEP.1aa	1,00 u	Electrodo pica ø14.6mm lg 1.5m	15,55	15,55
	PIEC11c	3,00 m	Cable cobre desnudo 1x35	1,21	3,63
	%	2,00 %	Costes Directos Complementarios	28,46	0,57
		3,00 %	Costes Indirectos	29,03	0,87
			Precio Total redondeado por u		29,90
7.7	ELEC.1	m	Conductor aislado de toma de tierra.		
	MOOE.8a	0,25 h	Oficial 1ª electricidad	18,91	4,73
	PIEC.2bf	1,05 m	Cable Cu flexible 450/750V 1x16	1,61	1,69
	%	2,00 %	Costes Directos Complementarios	6,42	0,13
		3,00 %	Costes Indirectos	6,55	0,20
			Precio Total redondeado por m		6,75
7.8	UIIE.4c	u	Cimentación de báculo o columna de altura 7-12 m, formada por zapata de hormigón HM-20/P/20/l de dimensiones 80x80x120 cm, cuatro pernos de anclaje de 22 mm de diámetro y 70 cm de longitud para recibir placa de asiento y codo de tubo de PVC de 90mm, sin incluir la excavación, ni el relleno perimetral posterior, totalmente ejecutada.		
	MOOA.8a	0,49 h	Oficial 1ª construcción	19,20	9,41
	MOOA10a	0,49 h	Ayudante construcción	17,71	8,68
	MMMH.5c	0,05 h	Vibrador gasolina aguja ø30-50mm	1,42	0,07
	PBPC15abb	0,07 m3	HL-150 blanda TM 20	62,10	4,35
	PBPC.2abaa	0,81 m3	H 20 plástica TM 20 l	66,24	53,65
	PIEC20db	1,05 m	Tb corru db par PVC 90mm 30%acc	5,88	6,17
	PEAW10c	4,00 u	Perno anclaje ø2.2 cm L=70cm	3,88	15,52
	%	2,00 %	Costes Directos Complementarios	97,85	1,96
		3,00 %	Costes Indirectos	99,81	2,99
			Precio Total redondeado por u		102,80

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

Anejo de Justificación de Precios

Nº	Código	Ud	Descripción	Total	
7.9	UIIS.7ba	u	Columna para alumbrado público, de 6m de altura compuesta por dos tramos de tubos, primer tramo diámetro 120mm y segundo tramo de diámetro 75mm, color gris oscuro, Clase II y de 6mm de altura tipo Atlas de ATP o equivalente. Los tubos estarán compuestos de una estructura híbrida de acero y polímeros técnicos con la finalidad de dar alta resistencia a la oxidación y protección total contra la corriente eléctrica. La columna tendrá un brazo saliente de 50 cm a una altura de h= 5,75m, color gris oscuro, tubo en acero galvanizado de 1,5mm de pared y 60mm de diámetro recubierto con pintura de poliéster a alta temperatura de color gris oscuro, fijación a la columna mediante dos tornillos allen de acero inoxidable y métrica 10, tipo MT-50 de ATP o equivalente. Garantía de 10 años, colocada sobre cimentación (no incluida), comprobada y en correcto funcionamiento según REBT y RD 1890/2008 Reglamento de eficiencia energética en instalaciones de alumbrado exterior.		
	MOOA12a	0,40 h	Peón ordinario construcción	17,11	6,84
	MOOE.8a	0,16 h	Oficial 1ª electricidad	18,91	3,03
	PUIS.8b	1,00 u	Columna para alumbrado público	846,66	846,66
	PIEW.8c	1,00 u	Caja de registro y derivación	20,00	20,00
	PIEC.4bcb	6,00 m	Cable Cu flx RV 0.6/1kV 3x2.5	0,72	4,32
	MMMT.1ab	0,40 h	Cmn grúa autcg 13 T s/JIC	53,48	21,39
	MMMG14a	0,16 h	Cmn grúa cesta 10 m	35,69	5,71
	%	2,00 %	Costes Directos Complementarios	907,95	18,16
	UIIE.5a	1,00 u	Toma tierra	29,03	29,03
	%	3,00 %	Costes Indirectos	955,14	28,65
			Precio Total redondeado por u		983,79
7.10	UIIL.3bgad	u	Luminaria Led para alumbrado público y residencial con marcado CE, tipo innova de NOVATILUX o equivalente, para una potencia de P=60W total, flujo luminoso real de 7.568 lm, con carcasa realizada en aluminio inyectado con tratamiento anticorrosión, tensión de red 220-240 V, 50-60Hz, difusor en vidrio templado plano con protección a impactos IK10, indice de protección IP66, temperatura de color 4000ºK, de medidas 728x468x105mm, con doble cavidad interior aislada con junta de estanqueidad de silicona (LED's-Driver) para un mejor comportamiento térmico, apertura sin necesidad de herramientas, con la tornillería exterior e interior en acero inoxidable, driver regulable en potencia, reducción de flujo, programable y con posibilidad de comunicación Dali, protector individual contra sobretensiones de 20kA y 10 kV (tipo 2) independiente del que se incorpora en el driver, vida útil del LED > 100.000h, flujo hemisferio superior: FHS < 1% y clase 1, color RAL 9022, garantía de 10 años, según UNE 60598, colocada sobre soporte de 6m de altura (no incluido), comprobada y en correcto funcionamiento según REBT y RD 1890/2008 Reglamento de eficiencia energética en instalaciones de alumbrado exterior.		
	MOOE.8a	0,35 h	Oficial 1ª electricidad	18,91	6,62
	MOOE11a	0,35 h	Especialista electricidad	18,18	6,36
	PUIL.4bgad	1,00 u	Lum alum vial LEDs	391,60	391,60
	%	2,00 %	Costes Directos Complementarios	404,58	8,09
	%	3,00 %	Costes Indirectos	412,67	12,38
			Precio Total redondeado por u		425,05
7.11	TUBO.1	m	Entronque aéreo subterráneo AP		
	MOOE.8a	0,35 h	Oficial 1ª electricidad	18,91	6,62
	MOOE11a	0,35 h	Especialista electricidad	18,18	6,36
	PIEC15gb	1,05 m	Tubo acero galv 63mm 30%acc	11,31	11,88
	%	2,00 %	Costes Directos Complementarios	24,86	0,50
	%	3,00 %	Costes Indirectos	25,36	0,76
			Precio Total redondeado por m		26,12

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

Anejo de Justificación de Precios

Nº	Código	Ud	Descripción	Total
7.12	CERT.1	u	Certificación por organismo de control autorizado. OCA	
			Sin descomposición	485,44
		3,00 %	Costes Indirectos	485,44 14,56
			Precio Total redondeado por u	500,00

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

Anejo de Justificación de Precios

Nº	Código	Ud	Descripción	Total
8 TELEFONÍA				
8.1	UITC.1cbc	m	Canalización para TELEFÓNICA, formada por cuatro tubos rígidos de PVC, de 110mm de diámetro nominal y 2 tubos rígidos de PVC, de 63mm de diámetro nominal, para canalización enterrada en acera, con un grado de protección mecánica 7, totalmente instalado, incluso ayudas de albañilería sin incluir cableado, colocados en zanja, incluso excavación de tierras para formación de la misma con sección 45x75cm, relleno de hormigón HM15 de 45cm de espesor, y relleno con tierra apisonada procedente de la excavación, sin incluir firme de acera, según la normativa vigente para Infraestructuras Comunes de Telecomunicaciones, Real Decreto 401/2003.	
	MOOE.8a	0,02 h	Oficial 1ª electricidad	18,91
	MOOA11a	0,02 h	Peón especializado construcción	17,29
	PBPC15bab	0,20 m3	HNE-15 blanda TM 40	68,10
	PUTC.4c	4,00 m	Tubo rígido PVC telefonía 110 mm	3,70
	PUTC.4b	2,00 m	Tubo rígido PVC telefonía 63 mm	1,91
	AMME.2bcba	0,34 m3	Excv de znj mmec	18,99
	AMMR.5aa	0,14 m3	Rell znj tie propia compc band vibr	7,28
	%	2,00 %	Costes Directos Complementarios	40,45
		3,00 %	Costes Indirectos	41,26
			Precio Total redondeado por m	42,50
8.2	UITC.1bbc	m	Canalización para TELEFÓNICA, formada por dos tubos rígidos de PVC, de 110mm de diámetro nominal, para canalización enterrada en acera, con un grado de protección mecánica 7, totalmente instalado, incluso ayudas de albañilería sin incluir cableado, colocados en zanja, incluso excavación de tierras para formación de la misma con sección 45x75cm, relleno de hormigón HM15 de 45cm de espesor, y relleno con tierra apisonada procedente de la excavación, sin incluir firme de acera, según la normativa vigente para Infraestructuras Comunes de Telecomunicaciones, Real Decreto 401/20	
	MOOE.8a	0,02 h	Oficial 1ª electricidad	18,91
	MOOA11a	0,02 h	Peón especializado construcción	17,29
	PBPC15bab	0,20 m3	HNE-15 blanda TM 40	68,10
	PUTC.4c	2,00 m	Tubo rígido PVC telefonía 110 mm	3,70
	AMME.2bcba	0,34 m3	Excv de znj mmec	18,99
	AMMR.5aa	0,14 m3	Rell znj tie propia compc band vibr	7,28
	%	2,00 %	Costes Directos Complementarios	29,23
		3,00 %	Costes Indirectos	29,81
			Precio Total redondeado por m	30,70
8.3	UITA.1ca	u	Arqueta de registro tipo DF-III para instalaciones de redes telefónicas, realizada en hormigón prefabricado armado con huecos para entrada de conductos y tapa de hormigón clase B-125 según UNE-EN 124, presión mínima soportada por las paredes 2Tn/m2, dimensiones exteriores 1290x1090 mm, dimensiones interiores 1090x900 mm y altura exterior de 1000 mm, incluso gancho de tiro, anclajes interiores para fijación de regletas y ganchos de suspensión para el soporte de cables; colocada sobre solera de hormigón HM-20/P/20/I de 10 cm de espesor (sin incluir excavación y relleno).	
	MOOA.8a	0,70 h	Oficial 1ª construcción	19,20
	MOOA12a	0,70 h	Peón ordinario construcción	17,11
	PUTQ.1ca	1,00 u	Arqueta telefonía DF-III c/tapa H	740,12
	PBPC.2abaa	0,16 m3	H 20 plástica TM 20 I	66,24
	MMMG13a	0,20 h	Cmn grúa 6T	44,69
	%	2,00 %	Costes Directos Complementarios	785,08
		3,00 %	Costes Indirectos	800,78
			Precio Total redondeado por u	824,80

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

Anejo de Justificación de Precios

Nº	Código	Ud	Descripción		Total
8.4	UITA.1fa	u	Arqueta de registro tipo MF para instalaciones de redes telefónicas, realizada en hormigón prefabricado armado con huecos para entrada de conductos y tapa de hormigón clase B-125 según UNE-EN 124, presión mínima soportada por las paredes 2Tn/m2, dimensiones exteriores 420x420 mm, dimensiones interiores 300x300 mm y altura exterior de 550 mm, incluso dispositivo de cierre de seguridad; colocada sobre solera de hormigón HM-20/P/20/l de 10 cm de espesor (sin incluir excavación y relleno).		
	MOOA.8a	0,50 h	Oficial 1ª construcción	19,20	9,60
	MOOA12a	0,50 h	Peón ordinario construcción	17,11	8,56
	PUTQ.1fa	1,00 u	Arqueta telefonía MF c/tapa H	152,22	152,22
	PBPC.2abaa	0,02 m3	H 20 plástica TM 20 I	66,24	1,32
	%	2,00 %	Costes Directos Complementarios	171,70	3,43
		3,00 %	Costes Indirectos	175,13	5,25
			Precio Total redondeado por u		180,38
8.5	UITA.1ea	u	Arqueta de registro tipo HF-III para instalaciones de redes telefónicas, realizada en hormigón prefabricado armado con huecos para entrada de conductos y tapa de hormigón clase B-125 según UNE-EN 124, presión mínima soportada por las paredes 2Tn/m2, dimensiones exteriores 960x860 mm, dimensiones interiores 800x700 mm y altura exterior de 820 mm, incluso gancho de tiro, anclajes interiores para fijación de regletas y ganchos de suspensión para el soporte de cables; colocada sobre solera de hormigón HM-20/P/20/l de 10 cm de espesor (sin incluir excavación y relleno).		
	MOOA.8a	0,65 h	Oficial 1ª construcción	19,20	12,48
	MOOA12a	0,65 h	Peón ordinario construcción	17,11	11,12
	PUTQ.1ea	1,00 u	Arqueta telefonía HF-III c/tapa H	446,51	446,51
	PBPC.2abaa	0,09 m3	H 20 plástica TM 20 I	66,24	5,96
	MMMG13a	0,20 h	Cmn grúa 6T	44,69	8,94
	%	2,00 %	Costes Directos Complementarios	485,01	9,70
		3,00 %	Costes Indirectos	494,71	14,84
			Precio Total redondeado por u		509,55

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

Anejo de Justificación de Precios

Nº	Código	Ud	Descripción		Total
9 SEÑALIZACIÓN DE TRÁFICO					
9.1	USIB.1ba	u	Captafaros con un catadióptrico de 18 cm2 por cara y superficie resistente a la abrasión, fijado sobre calzada con adhesivo de dos componentes, incluso preparación de la superficie.		
	MOOA12a	0,07 h	Peón ordinario construcción	17,11	1,20
	PBUA13b	0,05 kg	Adhesivo epoxi rápido p/hormigón	12,59	0,63
	PUSE24ba	1,00 u	Captafaros calzada 1 cara r abr	2,31	2,31
	%	2,00 %	Costes Directos Complementarios	4,14	0,08
		3,00 %	Costes Indirectos	4,22	0,13
			Precio Total redondeado por u		4,35
9.2	USIV.2eab	u	Señal octogonal de 900 mm de doble apotema, con un nivel de retrorreflexión 1, fijada mecánicamente a poste de sustentación de acero galvanizado de 100x50x3 mm, colocado hincado, incluso elementos de sujeción, tornillería y piezas especiales necesarias.		
	MOOA.8a	0,25 h	Oficial 1ª construcción	19,20	4,80
	MOOA12a	0,25 h	Peón ordinario construcción	17,11	4,28
	MMMW23a	0,17 h	Camión cesta	15,50	2,64
	MMMW22a	0,06 h	Hincadora de postes	27,00	1,62
	PUSE.5ea	1,00 u	Señal octogonal 900 mm nivel 1	81,59	81,59
	PUSE.8b	3,40 m	Poste 100x50x3 mm	13,14	44,68
	PUSE14ba	2,00 u	Abrazadera poste 100x50 mm SC	1,93	3,86
	%	2,00 %	Costes Directos Complementarios	143,47	2,87
		3,00 %	Costes Indirectos	146,34	4,39
			Precio Total redondeado por u		150,73
9.3	USIV.2cab	u	Señal cuadrada de 900 mm de lado, con un nivel de retrorreflexión 1, fijada mecánicamente a poste de sustentación de acero galvanizado de 120x60x3 mm, colocado hincado, incluso elementos de sujeción, tornillería y piezas especiales necesarias.		
	MOOA.8a	0,25 h	Oficial 1ª construcción	19,20	4,80
	MOOA12a	0,25 h	Peón ordinario construcción	17,11	4,28
	MMMW23a	0,17 h	Camión cesta	15,50	2,64
	MMMW22a	0,06 h	Hincadora de postes	27,00	1,62
	PUSE.5ca	1,00 u	Señal cuadrada 900 mm nivel 1	86,83	86,83
	PUSE.8c	3,40 m	Poste 120x60x3 mm	18,43	62,66
	PUSE14ca	2,00 u	Abrazadera poste 120x60 mm SC	2,72	5,44
	%	2,00 %	Costes Directos Complementarios	168,27	3,37
		3,00 %	Costes Indirectos	171,64	5,15
			Precio Total redondeado por u		176,79
9.4	USIH.1adbbabb	m	Marca vial longitudinal permanente, tipo P-RR, de 15 cm de ancho, retrorreflectante en seco, con humedad y con lluvia, no estructurada, ejecutada con pintura blanca acrílica en disolvente, aplicada por pulverización, incluso preparación de la superficie y premarcaje, según la Guía para el proyecto y ejecución de obras de señalización horizontal del Ministerio de Fomento.		
	MOON.8a	0,01 h	Oficial 1ª pintura	19,20	0,19
	MMMW.8aa	0,01 h	Maq pintabanda pulv p/pint conve	27,00	0,27
	MMMW.2e	0,01 h	Barrdr rotación con aire	32,88	0,33
	PUSE.1a	0,12 kg	Pintura pintura acrílica	2,20	0,26
	PUSE.3a	0,08 kg	Microesferas de vidrio	1,50	0,12
	%	2,00 %	Costes Directos Complementarios	1,17	0,02
		3,00 %	Costes Indirectos	1,19	0,04
			Precio Total redondeado por m		1,23

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

Anejo de Justificación de Precios

Nº	Código	Ud	Descripción		Total	
9.5	USIH.2adba	m2	Marca vial superficial permanente, tipo P-RR, retrorreflectante en seco, con humedad y con lluvia, no estructurada, ejecutada con pintura blanca acrílica en disolvente, aplicada manualmente, incluso preparación de la superficie y premarcaje, según la Guía para el proyecto y ejecución de obras de señalización horizontal del Ministerio de Fomento.			
		MOON.8a	0,20 h	Oficial 1ª pintura	19,20	3,84
		MMMW.2e	0,20 h	Barrdr rotación con aire	32,88	6,58
		PUSE.1a	0,80 kg	Pintura pintura acrílica	2,20	1,76
		PUSE.3a	0,50 kg	Microesferas de vidrio	1,50	0,75
		%	2,00 %	Costes Directos Complementarios	12,93	0,26
			3,00 %	Costes Indirectos	13,19	0,40
				Precio Total redondeado por m2		13,59

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

Anejo de Justificación de Precios

Nº	Código	Ud	Descripción		Total
10 JARDINERIA Y MOBILIARIO URBANO					
10.1	UQML.1aa	u	Suministro y colocación de alcorque rectangular de fundición, con acabado oxidado tipo corten, de dimensiones 80x80 cm, incluso fijaciones, completamente montado.		
	MOOA.8a	0,50 h	Oficial 1ª construcción	19,20	9,60
	MOOA12a	0,30 h	Peón ordinario construcción	17,11	5,13
	MMMG13a	0,30 h	Cmn grúa 6T	44,69	13,41
	PBPM.1da	0,01 m3	Mto cto M-5 man	89,91	0,90
	PUSM.8aa	1,00 u	Alcorque fundición 80x80 cm	117,00	117,00
	%	2,00 %	Costes Directos Complementarios	146,04	2,92
		3,00 %	Costes Indirectos	148,96	4,47
			Precio Total redondeado por u		153,43
10.2	UJSE12bba	u	Suministro de Magnolia (x) soulangeana de calibre 10-12 formado en tronco y copa con altura de cruz de al menos 2200mm suministrada en contenedor de 40l., transporte incluido.		
	PUJE12bba	1,00 u	Morus alba per14-16cm en contenedor	150,00	150,00
	%	2,00 %	Costes Directos Complementarios	150,00	3,00
		3,00 %	Costes Indirectos	153,00	4,59
			Precio Total redondeado por u		157,59
10.3	UJPP.3aaaac	u	Replanteo, presentación y plantación de árbol caducifolio de entre 10-12 cm de perímetro de tronco a 1 m del suelo en contenedor o cepellón en hoyo de 60x60x60cm realizado en terreno blando mediante medios mecánicos, relleno con tierras propias y un 50% de tierra vegetal fertilizada, apisonado de la tierra y primer riego, sin incluir el suministro del árbol.		
	MOOJ.8a	0,09 h	Oficial jardinero	16,26	1,46
	MOOJ11a	0,40 h	Peón jardinero	14,12	5,65
	MMMR.1bb	0,01 h	Pala crgra de neum 102cv 1,7m3	44,61	0,45
	PUJB.3a	0,11 m3	Tierra vegetal fertilizada	15,00	1,65
	PBAA.1a	0,05 m3	Agua	1,05	0,05
	%	2,00 %	Costes Directos Complementarios	9,26	0,19
		3,00 %	Costes Indirectos	9,45	0,28
			Precio Total redondeado por u		9,73
10.4	UJPT.1a	u	Entutorado de árbol mediante 1 poste de madera tratada de 250 cm de altura y 60mm de diámetro clavado en el fondo del hoyo de plantación y la colocación de bandas elásticas de fijación.		
	MOOJ.8a	0,04 h	Oficial jardinero	16,26	0,65
	MOOJ11a	0,40 h	Peón jardinero	14,12	5,65
	PUJW.4a	1,05 u	Tutor mad 1 poste	12,00	12,60
	%	2,00 %	Costes Directos Complementarios	18,90	0,38
		3,00 %	Costes Indirectos	19,28	0,58
			Precio Total redondeado por u		19,86

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

Anejo de Justificación de Precios

Nº	Código	Ud	Descripción		Total	
10.5	UQMP.4ab	u	Papelera de chapa de acero perforada, con zincado electrolítico y acabado con pintura de poliéster, de 2mm de espesor con cubeta de Ø37x54 cm, descarga por volcado con llave de seguridad, con estructura en tubo de acero de 40 mm de espesor y 80 cm de altura, incluso elementos de fijación, totalmente montada.			
		MOOA.8a	0,20 h	Oficial 1ª construcción	19,20	3,84
		MOOA12a	0,12 h	Peón ordinario construcción	17,11	2,05
		PUSM44ab	1,00 u	Papelera acero Ø37x54 cm	50,00	50,00
		%	2,00 %	Costes Directos Complementarios	55,89	1,12
			3,00 %	Costes Indirectos	57,01	1,71
				Precio Total redondeado por u		58,72

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

Anejo de Justificación de Precios

Nº	Código	Ud	Descripción	Total
11 ESTUDIO DE SEGURIDAD Y SALUD				
11.1	ESS.1	u	Estudio de Seguridad y Salud	
			Sin descomposición	1.747,57
		3,00 %	Costes Indirectos	52,43
			Precio Total redondeado por u	1.800,00

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

Anejo de Justificación de Precios

Nº	Código	Ud	Descripción	Total	
12 GESTIÓN DE RESIDUOS					
12.1	GGDR.1bdaa	m3	Transporte de residuos de hormigón de densidad media 2.30 t/m3 habiendo sidos separados anteriormente al depósito en el camión por el poseedor de éstos y considerados como no peligrosos según la Lista Europea de Residuos (LER) publicada por Orden MAM/304/2002, llevado a cabo por empresa autorizada por la Conselleria de Medio Ambiente de la Comunitat Valenciana, con camión volquete de carga máxima 30 t y velocidad media de 45 km/h, a una distancia de 5 km a vertedero o planta de tratamiento autorizada, considerando tiempos de ida, vuelta y descarga, sin incluir los medios de carga ni el tiempo de espera del camión para la carga. Todo ello según la Ley 22/2011, de 28 de julio, de residuos y suelos contaminados a nivel nacional así como la Ley 10/2000 de Residuos de la Comunitat Valenciana.		
	MMMT.7a	0,02 h	Cmn bñr 30T	56,23	1,12
	%	2,00 %	Costes Directos Complementarios	1,12	0,02
		3,00 %	Costes Indirectos	1,14	0,03
			Precio Total redondeado por m3		1,17
12.2	GGDR.1aaaa	m3	Transporte de residuos de construcción y demolición mezclados de densidad media 1.50 t/m3, los cuales deberán ser separados en fracciones por un gestor de residuos autorizado antes de su vertido, considerados como no peligrosos según la Lista Europea de Residuos (LER) publicada por Orden MAM/304/2002, llevado a cabo por empresa autorizada por la Conselleria de Medio Ambiente de la Comunitat Valenciana, con camión volquete de carga máxima 10 t y velocidad media de 45 km/h, a una distancia de 5 km a vertedero o planta de tratamiento autorizada, considerando tiempos de ida, vuelta y descarga, sin incluir los medios de carga ni el tiempo de espera del camión para la carga. Todo ello según la Ley 22/2011, de 28 de julio, de residuos y suelos contaminados a nivel nacional así como la Ley 10/2000 de Residuos de la Comunitat Valenciana.		
	MMMT.5aaa	0,04 h	Cmn de transp 10T 8m3 2ejes	25,71	1,03
	%	2,00 %	Costes Directos Complementarios	1,03	0,02
		3,00 %	Costes Indirectos	1,05	0,03
			Precio Total redondeado por m3		1,08
12.3	GGDT.1aaa	m3	Transporte de tierras de excavación de densidad media 1.50 t/m3, con camión volquete de carga máxima 10 t y velocidad media de 45 km/h, a una distancia de 5 km, considerando tiempos de ida, descarga y vuelta, sin incluir los medios de carga ni el tiempo de espera del camión.		
	MMMT.5aaa	0,05 h	Cmn de transp 10T 8m3 2ejes	25,71	1,29
	%	2,00 %	Costes Directos Complementarios	1,29	0,03
		3,00 %	Costes Indirectos	1,32	0,04
			Precio Total redondeado por m3		1,36
12.9	ITAV.1	€	Tasa por la prestación del servicio de gestión de residuos de construcción y demolición (RCD), para su valoración y/o eliminación en el ámbito territorial del consorcio de residuos de la Zona I del plan zonal de residuos de la Comunidad Valenciana.		
			Sin descomposición		0,97
		3,00 %	Costes Indirectos	0,97	0,03
			Precio Total redondeado por €		1,00



RESUMEN DE PRESUPUESTO DE EJECUCIÓN MATERIAL.

VIARIO	169.631,14 €
SEGURIDAD Y SALUD	1.800,00 €
GESTIÓN RESIDUOS	4.759,36 €
TOTAL	176.190,50 €

PEM OBRA		169.631,14
SEGURIDAD Y SALUD		1.800,00
GESTIÓN RESIDUOS		4.759,36
TOTAL PEM		176.190,50
GASTOS GENERALES	0,13	22.904,77
BENEFICIO INDUSTRIAL	0,06	10.571,43
	SUMA	209.666,70
IVA	0,21	44.030,01
PRESUPUESTO EJECUCIÓN CONTRATA		253.696,70
HONORARIOS REDACCIÓN PROYECTO		
IVA	0,21	0,00
	SUMA	0,00
HONORARIOS REDACCIÓN Esys		
IVA	0,21	0,00
	SUMA	0,00
HONORARIOS DIRECCIÓN OBRA		
IVA	0,21	0,00
	SUMA	0,00
HONORARIOS DIRECCIÓN EJECUCIÓN OBRA		
IVA	0,21	0,00
	SUMA	0,00
HONORARIOS COORDINACIÓN Sys		
IVA	0,21	0,00
	SUMA	0,00
ASISTENCIA TÉCNICA		
IVA	0,21	0,00
	SUMA	0,00
TOTAL HONORARIOS		0,00
TOTAL PRESUPUESTO		253.696,70



ANEJO III.- PROGRAMA DE DESARROLLO DE LOS TRABAJOS.

CAPÍTULO	TIEMPO	MES 1				MES 2				MES 3				MES 4			
		1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16
MOVIMIENTOS DE TIERRAS	2d	█	█														
		12.040,26 €															
FIRMES Y PAVIMENTOS	1d		█	█	█						█	█	█	█			
		22.732,43 €								24.871,86 €				16.581,24 €			
RED DE SANEAMIENTO	3d		█	█	█	█	█										
		9.916,40 €				14.874,62 €											
RED DE DRENAJE	5d				█	█	█	█	█								
		18.708,68 €															
RED E ABASTECIMIENTO DE AGUA	9d					█	█	█	█	█	█	█					
						4.411,31 €				4.411,31 €							
RED DE RIEGO	13d									█	█	█	█				
														3.111,57 €			
ALUMBRADO PÚBLICO	8d									█	█	█	█				
		24.525,66 €															
TELEFONÍA	15d					█	█	█	█	█	█	█	█				
						3.950,00 €				3.950,00 €							
SEÑALIZACIÓN DE TRÁFICO	3d														█	█	
																1.222,86 €	
JARDINERÍA Y MOBILIARIO URBANO	4d														█	█	█
																4.322,95 €	
SEGURIDAD Y SALUD	35d	█	█	█	█	█	█	█	█	█	█	█	█	█	█	█	█
		450,00 €				450,00 €				450,00 €				450,00 €			
GESTIÓN DE RESIDUOS	35d	█	█	█	█	█	█	█	█	█	█	█	█	█	█	█	█
		1.189,84 €				1.189,84 €				1.189,84 €				1.189,84 €			
PEM SEMANAL		46.328,93 €				43.584,45 €				62.510,24 €				23.766,89 €			
PEM ACUMULADO		46.328,93 €				89.913,38 €				152.423,62 €				176.190,51 €			



Ajuntament de Benicarló

ANEJO IV.- ESTUDIO GEOTÉCNICO.

Realizados diferentes trabajos de urbanización en la zona que se pretende urbanizar, se ha comprobado que el terreno es estable y apto para los taludes previstos en el proyecto.

En los desmontes y vaciados se respetará en sus bordes el talud fijado en proyecto de 2/3. En zanjas, el talud fijado de 1/10 se considera adecuado para que el terreno se mantenga estable durante el breve periodo de tiempo de trabajos de conducción de instalaciones.

Los técnicos que suscriben consideran de suficiente estabilidad los taludes especificados en zanjas y en desmonte, y adecuados para el tipo de terreno de la zona.

Es por ello que se estima que el presente proyecto cumple con lo requerido en la legislación sobre contratos públicos, artículo 123 del Real Decreto Legislativo 3/2011, de 14 de noviembre, por el que se aprueba el Texto Refundido de la Ley de Contratos del Sector Público.



Ajuntament de Benicarló

ANEJO V.- ESTUDIO DE SEGURIDAD Y SALUD



ÍNDICE:

o .-PRELIMINAR

1.- MEMORIA

- 1.1.-Datos de Obra.
- 1.2.-Consideración general de riesgos.
- 1.3.-Análisis y prevención de riesgos en las fases de obra.
 - 1.3.1 Procedimientos y equipos técnicos a utilizar en obra.
 - 1.3.2 Tipos de riesgos.
 - 1.3.3. Medidas preventivas.
 - 1.3.4. Protecciones colectivas.
 - 1.3.5. Protecciones personales.
- 1.4.-Análisis y prevención de riesgos en los medios y en la maquinaria.
- 1.5.-Análisis y prevención de riesgos catastróficos.
- 1.6.-Cálculo de los medios de seguridad.
- 1.7.-Medicina preventiva y primeros auxilios.
- 1.8.-Medidas de higiene e instalaciones del personal.
- 1.9.-Formación sobre seguridad.

2.- PLIEGO DE CONDICIONES PARTICULARES

- 2.1 Legislación vigente.
- 2.2 Régimen de responsabilidades y atribuciones en materia de seguridad.
- 2.3 Empleo y mantenimiento de los medios y equipos de protección.
- 2.4 Órganos o comités de seguridad e higiene.
- 2.5 Servicios médicos.
- 2.6 Instalaciones provisionales de higiene y bienestar.
- 2.7 Previsiones del contratista o constructor.



o.- PRELIMINAR.

El R.D. 1627/1997 de 24 de Octubre establece las disposiciones mínimas de seguridad y salud aplicables en obras de construcción.

A efectos de este R.D., la obra proyectada requiere la redacción del presente Estudio Básico de Seguridad y Salud, por cuanto dicha obra, dada su pequeña dimensión y sencillez de ejecución, no se incluye en ninguno de los supuestos contemplados en el art. 4 del R.D. 1627/1997, puesto que:

- El presupuesto de contrata es inferior a 450.759 €.
- No está previsto emplear, en algún momento de la obra, a más de 20 trabajadores simultáneamente.
- El volumen de mano de obra estimado es inferior a 500 días de trabajo.

De acuerdo con el art. 6 del R.D. 1627/1997, el Estudio Básico de Seguridad y Salud deberá precisar las normas de seguridad y salud aplicables a la obra, contemplando la identificación de los riesgos laborales evitables y las medidas técnicas precisas para ello, la relación de riesgos laborales que no puedan eliminarse especificando las medidas preventivas y protecciones técnicas tendentes a controlar y reducir dichos riesgos, cualquier otro tipo de actividad a desarrollar en obra, y medidas específicas relativas a los trabajos que implican riesgos especiales incluidos en el anexo II del R.D. 1627/1997.

En el estudio Básico se contemplarán también las previsiones y las informaciones útiles para efectuar en su día, en las debidas condiciones de seguridad y salud, los previsibles trabajos posteriores, siempre dentro del marco de la Ley 31/1.995 de prevención de Riesgos Laborables.



Ajuntament de Benicarló

1. MEMORIA.

1.1. DATOS DE LA OBRA:

1.- Situación del edificio.

· Situación: CALLE VALENCIA

. Situación del ambulatorio o centro de salud más cercano:

**Ambulatorio: Carrer dels Boters, nº 15 Benicarló y
Hospital Comarcal de Vinarós: Av. Gil de Atrocillo, s/n, Vinarós.**

2.- Características del ámbito de actuación.

- Plantas bajo rasante: 0
- Plantas sobre rasante: -
- Altura máxima de edificación: -
- Medidas en planta: superficie de pavimentación: 1627,57m²

3.- Presupuesto de ejecución de contrata de la obra: 209.666,70 Euros (sin iva).

4.- Duración de la obra y numero de trabajadores punta.

La previsión de duración de la obra es de: 4 meses.

Numero de trabajadores punta: 4.

5.- Materiales previstos en la construcción.

No esta previsto el empleo de materiales peligrosos o tóxicos, ni tampoco elementos o piezas constructivas de peligrosidad desconocida en su puesta en obra, tampoco se provee el uso de productos tóxicos en el proceso de construcción.

6.- Datos del Promotor.

Ajuntament del Benicarló.

C/ Ferreres Bretó 10.

9.- Datos del Coordinador en materia de Seguridad y Salud.

Coordinador de Seguridad y Salud para la elaboración del Proyecto:

Nombre.- Luis Pérez Lores. Arquitecto municipal.

Coordinador de Seguridad y Salud para la ejecución de la obra, que debe ser designado por el promotor.

Nombre:

Dirección:

Teléfono:



1.2.- CONSIDERACIÓN GENERAL DE RIESGOS.

1.-Situación del edificio/terreno.

Por la situación, no se generan riesgos.

2.-Topografía y entorno.

Nivel de riesgo bajo sin condicionantes de riesgo aparentes, tanto para circulación de vehículos, como para la programación de los trabajos en relación con el entorno.

3.-Subsuelo e instalaciones subterráneas.

No existen riesgos por estos conceptos.

4.-Tipo de obra proyectada.

Pavimentación de vial sin tráfico.

5.- Presupuesto de seguridad y salud.

Las partidas destinadas a la seguridad y salud de esta obra tienen un presupuesto ejecución material de 1.800,00€

6.-Duración de la obra y numero de trabajadores punta.

Riesgos normales para un calendario de obra normal y un numero de trabajadores punta fácil de organizar.

7.-Materiales previstos en la construcción, peligrosidad y toxicidad.

Todos los materiales componentes de la obra son conocidos y no suponen riesgo adicional tanto por su composición como por sus dimensiones. En cuanto a materiales auxiliares en la construcción, o productos, no se prevén otros que los conocidos y no tóxicos.

1.3.- ANÁLISIS Y PREVENCIÓN DEL RIESGO EN LAS FASES DE OBRA

A la vista del conjunto de documentos del proyecto, se expondrán en primer lugar el orden de ejecución de los trabajos, seguido de los procedimientos y equipos técnicos a utilizar y, a continuación, la deducción de riesgos en estos trabajos, las medidas preventivas adecuadas y la indicación de las protecciones colectivas necesarias y las protecciones personales exigidas para los trabajadores.

1.3.1.- ORDEN DE EJECUCIÓN DE LOS TRABAJOS.

Conforme al proyecto de ejecución de esta obra y el programa de desarrollo de los trabajos, se definen las siguientes actividades de obra:

- Vallado de obra y señalización de la misma.
- Anulación de instalaciones existentes.
- Realización de las distintas conexiones de las instalaciones y acometidas para los servicios higiénicos.
- Colocación de protecciones colectivas, individuales y señalización.
- Limpieza y desbroce de la superficie de trabajo.
- Apertura de caja, explanación y excavación de zanjas y pozos.
- Relleno de zanjas y transporte a vertedero de tierras sobrantes.
- Ejecución de las redes de servicios.
- Ejecución de pavimentación, bordillos y firmes.
- Ejecución de la infraestructura del alumbrado público.
- Jardinería y mobiliario urbano.



1.3.2.- PROCEDIMIENTOS Y EQUIPOS TÉCNICOS A UTILIZAR.

Los procedimientos, equipos y herramientas a utilizar serán los tradicionales para pequeñas obras de pavimentación, obra civil de instalaciones urbanas o reforma o mantenimiento de espacios, en las que intervengan los oficios de albañilería, revestimientos de paramentos, pintura, instaladores de electricidad, drenaje o jardinería.

La retirada de escombros se realizará con medios manuales, de manera que las instalaciones adyacentes existentes no sufran ningún daño. Para la retirada de escombros se transportan a contenedores colocados al efecto.

Maquinaria prevista: Retroexcavadora mixta, dumper, camión hormigonera, hormigonera basculante, pequeñas compactadoras, grúa sobre camión, sierra circular, cortadoras de disco y taladros, martillo neumático,, herramientas manuales.

Como medios auxiliares, se utilizaran las corrientes.

No será necesaria la utilización de andamios o maquinaria sustitutoria al no existir trabajos en altura.

1.3.3.- TIPOS DE RIESGOS.

Analizados los procedimientos y equipos a utilizar en los distintos trabajos de esta obra de reurbanización, se deducen los siguientes riesgos:

- Caídas al mismo nivel por la acumulación de materiales, herramientas y elementos de protección en el trabajo.
- Caídas a distinto nivel.
- Golpes con objetos o útiles de trabajo en todo el proceso de la obra.
- Generación de polvo.
- Proyección de partículas durante casi todos los trabajos.
- Electrocuciiones en el manejo de herramientas y sobre la red de alimentación eléctrica.
- Esguinces, salpicaduras y pinchazos, a lo largo de toda la obra.
- Efectos de ambiente con polvo a lo largo de toda la obra.
- Riesgos de temporada: No existen.
- Riesgos generales del trabajo sobre los trabajadores sin formación adecuada y no idóneos para los trabajos en altura.
- Averías o fallos en la maquinaria de elevación y descenso de materiales.

1.3.4.- MEDIDAS PREVENTIVAS EN LA ORGANIZACIÓN DEL TRABAJO.

Partiendo de una organización de la obra donde el Plan de Seguridad y Salud sea conocido lo más ampliamente posible, que el jefe de la obra dirija su implantación y que el encargado de obra realice las operaciones de su puesta en práctica y verificación, para esta obra las medidas preventivas se impondrán según las líneas siguientes:

- Normativa de prevención dirigida y entregada a los operarios de las máquinas y herramientas para su aplicación en todo su funcionamiento.
- Cuidar del cumplimiento de la normativa vigente en el:
 - Manejo de máquinas y herramientas.
 - Movimiento de materiales y cargas.
 - Utilización de los medios auxiliares.
- Mantener los medios auxiliares y las herramientas en buen estado de conservación.
- Disposición y ordenamiento del trafico de vehículos y de aceras y pasos para los trabajadores, en



los accesos a la obra.

- Señalización de la obra en su generalidad y de acuerdo con la normativa vigente.
- Protección de huecos en general para evitar caídas.
- Asegurar la entrada y salida de materiales de forma organizada y coordinada con los trabajos de realización de obra.
- Orden y limpieza en toda la obra.
- Delimitación de las zonas de trabajo y cercado si es necesaria la prevención.

1.3.5.- PROTECCIONES COLECTIVAS

Las protecciones colectivas necesarias se estudiarán sobre los planos de obra y en consideración a las partidas de obra en cuanto a los tipos de riesgos indicados anteriormente y a las necesidades de los trabajadores. Las protecciones previstas son:

- Señales varias en la obra de indicación de peligro.
- Señales normalizadas para el tránsito de vehículos.
- Valla de obra delimitando y protegiendo la zona de acopio de materiales, y de la maquinaria para la subida y bajada de materiales.
- Se comprobará que todas las máquinas y herramientas disponen de sus protecciones colectivas de acuerdo con la normativa vigente.

Finalmente, el Plan de Seguridad y Salud puede adoptar mayores protecciones colectivas. En primer lugar todas aquellas que resulten según la normativa vigente y que aquí no estén relacionadas; y, en segundo lugar, aquellas que considere el autor del Plan incluso incidiendo en los medios auxiliares de ejecución de obra para una buena construcción. Todo ello armonizado con las posibilidades y formación de los trabajadores en la prevención de riesgos.

1.3.6.- PROTECCIONES PERSONALES

Las protecciones necesarias para la realización de los trabajos previstos en el proyecto son las siguientes:

- Protección del cuerpo de acuerdo con la climatología mediante ropa de trabajo adecuada.
- Protección del trabajador en su cabeza, extremidades, ojos y contra caídas de altura con los siguientes medios:
 - Casco
 - Gafas antipartículas.
 - Guantes finos de goma para contactos con hormigón y morteros.
 - Guantes de cuero para manejo de materiales.
 - Guantes de soldador.
 - Gafas antipolvo
 - Protectores gomados.



1.4.- ANÁLISIS Y PREVENCIÓN DE LOS RIESGOS EN LOS MEDIOS Y EN LA MAQUINARIA.

1.- MEDIOS AUXILIARES

Los medios auxiliares previstos en la realización de esta obra son:

- Medios sencillos de uso corriente.

De estos medios, la ordenación de la prevención se realizara mediante la aplicación de la Ordenanza de trabajo y la Ley de Prevención de Riesgos Laborales.

2.- MAQUINARIA Y HERRAMIENTAS.

La maquinaria prevista a utilizar en esta obra es la siguiente:

- Grúa sobre camión.
- Camiones

La previsión de utilización de herramientas es:

- Sierra circular.
- Cortadora de material cerámico.
- Hormigonera.
- Bombeadora
- Grupos de soldadura
- Taladros
- Martillos de aire comprimido
- Herramientas manuales diversas.

La prevención sobre la utilización de estas máquinas y herramientas se desarrollarán en el Plan de acuerdo con los siguientes principios:

- 1.- Reglamentación oficial.

Sé cumplirá lo indicado en el Reglamento de máquinas, en los I.T.C. correspondientes, y con las especificaciones de los fabricantes.

En el Plan sé hará especial hincapié en las normas de seguridad sobre montaje y uso del montacargas.

- 2.- Las máquinas y herramientas a utilizar en obra dispondrán de su folleto de instrucciones de manejo que incluye:

- Riesgos que entraña para los trabajadores
- Modo de uso con seguridad.

- 3.- No se prevé la utilización de máquinas sin reglamentar.
-

1.5.- ANÁLISIS Y PREVENCIÓN DE RIESGOS CATASTRÓFICOS.

El único riesgo catastrófico previsto es el de incendio. Por otra parte no se espera la acumulación de materiales con alta carga de fuego. El riesgo considerado posible se cubrirá con las siguientes medidas:

- 1.- Realizar revisiones periódicas en la instalación eléctrica de la obra.
 - 2.- Colocar en los lugares, o locales, independientes aquellos productos muy inflamables con señalización expresa sobre su mayor riesgo.
 - 3.- Prohibir hacer fuego dentro del recinto de la obra. Caso de necesitar calentarse algún trabajador, debe hacerse de una forma controlada y siempre en recipientes, bidones por ejemplo, en donde se mantendrán las ascuas. Las temperaturas de invierno tampoco son extremadamente bajas en el emplazamiento de esta obra.
-



1.6.-CÁLCULO DE LOS MEDIOS DE SEGURIDAD.

El cálculo de los medios de seguridad se realiza de acuerdo con lo establecido en el R.D. 1627/1997 de 24 de Octubre y partiendo de las experiencias en obras similares. El cálculo de las protecciones personales parte de formulas generalmente admitidas como las de SEOPAN, y el cálculo de las protecciones colectivas resultan de la medición de las mismas sobre los planos del proyecto y los planos de este estudio.

El coste de las partidas de Seguridad y Salud, de este estudio básico, están incluidas en el correspondiente capítulo del presupuesto, siendo 1.800,00€ el importe de la Ejecución Material del mismo.

1.7.-MEDICINA PREVENTIVA Y PRIMEROS AUXILIOS.

1.-Medicina preventiva.

Las posible enfermedades profesionales que puedan originarse en esta obra son las normales que trata la medicina del trabajo y la higiene industrial.

Todo ello se resolverá de acuerdo con los servicios de prevención de empresa quienes ejercerán la dirección y el control de las enfermedades profesionales, tanto en la decisión de utilización de los medios preventivos como la observación médica de los trabajadores.

2.-Primeros auxilios.

Para atender a los primeros auxilios existirá un botiquín de urgencia situado en los vestuarios, y se comprobará que, entre los trabajadores presentes en la obra, uno, por lo menos, haya recibido un curso de socorrismo.

Como Centros Médicos de urgencia próximos a la obra se señalan los siguientes:

Ambulatorio: Carrer dels Boters, nº 15, Benicarló

Hospital Comarcal de Vinarós: Av. Gil de Atrocillo, s/n, Vinarós.

1.8.-MEDIDAS DE HIGIENE PERSONAL E INSTALACIONES DEL PERSONAL.

Dado que es una obra de reparación y mantenimiento, y que existen aseos en el interior del edificio se usarán estos como instalaciones sanitarias.

El contratista habilitará un espacio, dentro del espacio de obra, para vestuario de los trabajadores.

1.9.-FORMACIÓN SOBRE SEGURIDAD.

El Plan especificará el Programa de Formación de los trabajadores y asegurará que estos conozcan el plan. También con esta función preventiva se establecerá el programa de reuniones del Comité de Seguridad y Salud.

La formación y explicación del Plan de Seguridad será por un técnico de seguridad.

2.- PLIEGO DE CONDICIONES PARTICULARES DEL ESTUDIO DE SEGURIDAD Y SALUD.

2.1.-LEGISLACIÓN VIGENTE.

Para la aplicación y la elaboración del Plan de Seguridad y su puesta en obra, se cumplirán las siguientes condiciones:

Normas Generales

- Ley de prevención de riesgos laborales. Ley 31/1995 (B.O.E. 10-11-95) En la normativa básica sobre prevención de riesgos en el trabajo en base al desarrollo de la correspondiente directiva, los



Ajuntament de Benicarló

principios de la constitución y el Estatuto de los Trabajadores.

Contiene, operativamente, la base para:

- Servicios de prevención de las empresas.
- Consulta y participación de los trabajadores.
- Responsabilidades y sanciones.
- R.D. 485/1997, de 14 de Abril, sobre disposiciones mínimas en materia de señalización de seguridad y salud en el trabajo.
- R.D. 486/1997, de 14 de Abril, por el que se establecen las disposiciones mínimas de seguridad y salud en los centros de trabajo.
- R.D. 487/1997, de 14 de Abril, sobre disposiciones mínimas de seguridad y salud relativas a la manipulación manual de cargas que entrañe riesgos, en particular dorso lumbares, para los trabajadores.
- Ordenanza General de Seguridad e higiene en el Trabajo de 9 de Marzo de 1971.

Sigue siendo valido el Titulo II que comprende los artículos desde el nº13 al nº51.

Los artículos anulados (Comités de Seguridad, Vigilantes de Seguridad y otras obligaciones de los participaciones en obra) quedan sustituidos por la Ley de riesgos laborales 31/1995 (Delegados de Prevención, Art. 35)

En cuanto a disposiciones de tipo técnico, las relacionadas con los capítulos de la obra indicados en la Memoria de este Estudio de Seguridad son las siguientes:

-Directiva 92/57/cee de 24 de junio (DO:26/08/92)

Disposiciones mínimas de seguridad y de salud que deben aplicarse en las obras de construcción temporales o móviles.

-RD 1627/1997 de 24 de octubre (BOE: 25/10/97)

Disposiciones mínimas de Seguridad en las obras de construcción Deroga el RD. 555/86 sobre obligatoriedad de inclusión de estudio de seguridad e higiene en proyectos de edificaciones y obras publicas.

-Ley 31/1995 de 8 de noviembre (BOE: 10/11/95) Prevención de riesgos laborales

Desarrollo de la ley a través de los siguientes disposiciones:

- RD. 39/1997 de 17 de enero (BOE: 31/01/97) Reglamento de los servicios de prevención
- RD. 485/1997 de 14 de abril (BOE: 23/4/97) Disposiciones mínimas de seguridad en materia de señalización, de seguridad y salud en el trabajo.
- RD. 486/97 de 14 abril (BOE: 23/04/97) Disposiciones mínimas de seguridad y salud en los lugares de trabajo. En el capítulo 1 se excluyen las obras de construcción. Modifica y deroga algunos capítulos de la Ordenanza de Seguridad e Higiene en el trabajo (O. 09/03/1971)
- RD. 487/1997 de 14 de abril (BOE: 23/04/97) Disposiciones mínimas de seguridad y salud relativas a la manipulación manual de cargas que entrañe riesgos, en particular dorsolumbares, para los trabajadores.
- RD. 664/1997 de 12 de mayo (BOE: 24/05/97) Protección de los trabajadores contra riesgos relacionados con la exposición a agentes biológicos durante el trabajo.
- RD. 665/1997 de 12 de mayo (BOE: 24/05/97) Protección de los trabajadores contra los riesgos relacionados con la exposición a agentes cancerígenos durante el trabajo.
- RD. 773/1997 de 30 de mayo (BOE: 12/06/97) Disposiciones mínimas de seguridad y salud, relativas a la utilización por los trabajadores de protección individual.
- RD. 1215/1997 de 18 de julio (BOE: 07/08/97) Disposiciones mínimas de seguridad y salud para la utilización por los trabajadores de los equipos de trabajo. Modifica y deroga algunos capítulos de la



Ajuntament de Benicarló

- Ordenanza de Seguridad e Higiene en el trabajo (O. 09/03/1971)
- O. de 20 de mayo de 1952 (BOE: 15/06/52) Reglamento de Seguridad e Higiene del Trabajo en la industria de la construcción Modificaciones: O. de 10 de septiembre de 1953 (BOE: 22/12/53)
 - O. de 23 de septiembre de 1966 (BOE: 01/10/66) Art. 100 a 105 derogados por O. de 20 de enero de 1956.
 - O. de 31 de enero de 1940. Andamios: Cap. VII, art. 66º a 74º (BOE: 03/02/40) Reglamento general sobre Seguridad e Higiene
 - O. de 28 de agosto de 1970. Art. 1º a 4º, 183º a 291º y anexos I y II (BOE: 05/09/70; 09/09/70) Ordenanza del trabajo para las industrias de la construcción, vidrio y cerámica Corrección de errores: BOE: 17/10/70
 - O. de 20 de septiembre de 1986 (BOE: 13/10/86) Modelo de libro de incidencias correspondiente a las obras en que sea obligatorio el estudio de Seguridad e Higiene. Corrección de errores: BOE: 31/10/86
 - O. de 16 de diciembre de 1987 (BOE: 29/12/87) Nuevos modelos para la notificación de accidentes de trabajo e instrucciones para su cumplimiento y tramitación.
 - O. de 31 de agosto de 1987 (BOE: 18/09/87) Señalización, balizamiento, limpieza y terminación de obras fijas en vías fuera de poblado.
 - O. de 23 de mayo de 1977 (BOE: 14/06/81) Reglamentación de aparatos elevadores para obras Modificación: O. de 7 de marzo de 1981 (BOE: 14/03/81)
 - O. de 28 de junio de 1988 (BOE: 07/07/88) Introducción Técnica Complementaria MIE-AEM 2 del Reglamento de Aparatos de elevación y Manutención referente a grúas-torre desmontables para obras. Modificación: O. de 16 de abril de 1990 (BOE: 24/04/90)
 - O. de 31 de octubre de 1984 (BOE: 07/11/84) Reglamento sobre seguridad de los trabajos con riesgo de amianto.
 - RD. 1435/92 de 27 de noviembre de 1992 (BOE: 11/12/92), reformado por RD. 56/1995 de 20 de enero (BOE: 08/02/95) Disposiciones de aplicación de la directiva 89/392/CEE, relativa a la aproximación de las legislaciones de los estados miembros sobre máquinas.
 - RD. 1495/1986 de 26 de mayo (BOE: 21/07/86) Reglamento de seguridad en las máquinas.
 - O. de 7 de enero de 1987 (BOE: 15/01/87) Normas Complementarias de Reglamento sobre seguridad de los trabajadores con riesgo de amianto.
 - RD. 1316/1989 de 27 de octubre (BOE: 02/11/89) Protección de los trabajadores frente a los riesgos derivados de la exposición al ruido durante el trabajo.
 - O. de 9 de marzo de 1971 (BOE: 16 i 17/03/71) Ordenanza General de Seguridad e Higiene en el trabajo. Corrección de errores : BOE: 06/04/71 Modificación: BOE: 02/11/89 Derogados algunos capítulos por: Ley 31/1995, RD 485/1997, RD 486/1997, RD 664/1997, RD 665/1997, RD 773/1997, RD 1215/1997
 - Resoluciones aprobatorias de Normas Técnicas Reglamentarias para distintos medios de protección personal de trabajadores:
 - 1.- R. de 14 de diciembre de 1974 (BOE: 30/12/74: N.R. MT-1: Cascos no metálicos
 - 2.- R. de 28 de julio de 1975 (BOE: 01/09/75): N.R. MT-2: Protectores auditivos
 - 3.- R. de 28 de julio de 1975 (BOE: 02/09/75): N.R. MT-3: Pantallas para soldadores Modificación: BOE: 24/10/7
 - 4.- R. de 28 de julio de 1975 (BOE: 03/09/75): N.R. MT-4: Guantes aislantes de electricidad
 - 5.- R. de 28 de julio de 1975 (BOE: 04/09/75): N.R. MT-5: Calzado de seguridad contra riesgos mecánicos Modificación: BOE: 27/10/75
 - 6.- R. de 28 de julio de 1975 (BOE: 05/09/75): N.R. MT-6: Banquetas aislantes de maniobras.



Ajuntament de Benicarló

Modificaciones: BOE: 28/10/75.

- 7.- R. de 28 de julio de 1975 (BOE: 06/09/75): N.R. MT-7: Equipos de protección personal de vías respiratorias. Normas comunes y adaptadores faciales. Modificaciones: BOE: 29/10/75
- 8.- R. de 28 de julio de 1975 (BOE: 08/09/75): N.R. MT-8: Equipos de protección personal de vías respiratorias: Filtros mecánicos. Modificación: BOE: 30/10/75
- 9.- R. de 28 de julio de 1975 (BOE: 09/09/75): N.R. MT-9: Equipos de protección personal de vías respiratorias: Mascarillas autofiltrantes Modificación: BOE: 31/10/75
- 10.- R. de 28 de julio de 1975 (BOE: 10/09/75): N.R. MT-10: Equipos de protección personal de vías respiratorias: filtros químicos y mixtos contra amoniaco Modificación: BOE: 01/11/75

2.2. RÉGIMEN DE RESPONSABILIDADES Y ATRIBUCIONES EN MATERIA DE SEGURIDAD E HIGIENE.

Establecidas las previsiones del ESRRO, el contratista o Constructor principal de la obra quedara obligado a elaborar un Plan de Seguridad y Salud en el que se analicen, estudien, desarrollen y complementen, en función de su propio sistema de ejecución de la obra las previsiones contenidas en estudio citado... Art.- 4.1.

El Plan es, por ello, el documento operativo y que se aplicara de acuerdo con el RD., en la ejecución de esta obra, cumpliendo con los pasos para su aprobación y con los mecanismos instituidos para su control.

Además de implantar en obra el Plan de Seguridad y Salud, es de responsabilidad del Contratista o Constructor la ejecución correcta de las medidas preventivas fijadas en el plan de seguridad e higiene... Art. 8º.1.

Las demás responsabilidades y atribuciones dimanar de:

- Incumplimiento del derecho por el empresario
- Incumplimiento del deber por parte de los trabajadores
- Incumplimiento del deber por parte de los profesionales

De acuerdo con el Reglamento de Servicios de Previsión RD. 39/1997, el contratista o constructor dispondrá de técnicos con atribución y responsabilidad para la adopción de medidas de seguridad e higiene en el trabajo.

2.3. EMPLEO Y MANTENIMIENTO DE LOS MEDIOS Y EQUIPOS DE PROTECCIÓN.

1.- Características de empleo y conservación de maquinarias.

Se cumplirá lo indicado por el Reglamento de Seguridad en las máquinas, RD. 1495/86, sobre todo en lo que se refiere a las instrucciones de uso, y a la instalación y puesta en servicio, inspecciones y revisiones periódicas, y reglas generales de seguridad.

Las máquinas incluidas en el Anexo del Reglamento de máquinas y que se provee usar en esta obra son las siguientes:

- Dosificadoras y mezcladoras de áridos.
- Herramientas neumáticas.
- Hormigoneras.
- Lijadoras, pulidoras de mármol y terrazo.

2.- Características de empleo y conservación de útiles y herramientas.

Tanto en el empleo como la conservación de los útiles y herramientas, el encargado de la obra velara por su correcto empleo y conservación, exigiendo a los trabajadores el cumplimiento de las especificaciones emitidas por el fabricante para cada útil o herramienta.



Ajuntament de Benicarló

El encargado de obra establecerá un sistema de control de los útiles y herramientas a fin y efecto de que se utilicen con las prescripciones de seguridad específicas para cada una de ellas.

Las herramientas y útiles establecidos en las previsiones de este estudio pertenecen al grupo de herramientas y útiles conocidos y con experiencias en su empleo, debiéndose aplicar las normas generales, de carácter práctico y de general conocimiento, vigentes según los criterios generalmente admitidos.

3.- Empleo y conservación de equipos preventivos.

Se considerará los dos grupos fundamentales:

1.- Protecciones personales.

Se tendrá preferente atención a los medios de protección personal.

Toda prenda tendrá fijado un periodo de vida útil desechándose a su término.

Cuando por cualquier circunstancia, sea de trabajo o mala utilización de una prenda de protección personal o equipo se deteriore, estas se repondrán independientemente de la duración prevista.

Todo elemento de protección personal se ajustará a las normas de homologación del Ministerio de Trabajo y /o Consellería y, en caso que no exista la norma de homologación, la calidad exigida será la adecuada a las prestaciones previstas.

2.- Protecciones colectivas.

El encargado y jefe de obra, son los responsables de velar por la correcta utilización de los elementos de protección colectiva, contando con el asesoramiento y colaboración de los Departamentos de Almacén, Maquinaria, y del propio Servicio de Seguridad de la Empresa Constructora.

Se especificarán algunos datos que habrá que cumplir en esta obra, además de lo indicado en las Normas Oficiales:

- Vallas de delimitación y protección en pisos:

Tendrán como mínimo 90 cm. de altura estando contruidos a base de tubos metálicos y con patas que mantengan su estabilidad.

- Barandillas:

Las barandillas rodearán el perímetro de cada planta de trabajo, debiendo estar condenado el acceso a las otras plantas por el interior de las escaleras.

- Cables de sujeción de cinturón de seguridad

Los cables y sujeciones previstos tendrán suficiente resistencia para soportar los esfuerzos a que puedan ser sometidos de acuerdo con su función protectora.

- Marquesina de protección para la entrada y salida del personal:

Consistirá en armazón, techumbre de tablón y se colocará en los espacios designados para la entrada del edificio. Para mayor garantía preventiva se vallará la planta baja a excepción de los módulos designados.

- Extintores:

Serán de polvo polivalente, revisándose periódicamente.

- Plataforma de entrada-salida de materiales:

Fabricada toda ella de acero, estará dimensionada tanto en cuanto a soporte de cargas con dimensiones previstas. Dispondrá de barandillas laterales y estará apuntalada por 3 puntales en cada lado con tablón de reparto. Cálculo estructural según acciones a soportar.



Ajuntament de Benicarló

2.4.- ÓRGANOS O COMITÉS DE SEGURIDAD E HIGIENE.

Según la Ley de riesgos laborales (Art. 33 al 40), se procederá a:

Designación de Delegados de Provincia de Prevención, por y entre los representantes del personal, con arreglo a:

-De 50 a 100 trabajadores; 2 Delegados de Prevención.

-De 101 a 500 trabajadores; 3 Delegados de Prevención

Comité de Seguridad y Salud.

El Arquitecto Municipal	La Arquitecta Municipal
Luis Pérez Lores	M ^a Concepción Mora Martínez
Benicarló, noviembre 2017	Benicarló, noviembre 2017



ANEJO VI.- Replanteo.

La ejecución de la obra, al tratarse de renovación de elementos ya existentes sobre el terreno no precisa de levantamientos topográficos, bases o referencias de replanteo para que queden perfectamente definidas.

ANEJO VII.- Cálculos justificativos.

No existe en el proyecto instalaciones especiales que impliquen el cálculo justificativo de su dimensionamiento, siendo meras acometidas a la red de saneamiento y a la red de agua potable, que vienen definidas por la propia empresa suministradora.

El alumbrado público se dimensiona de acuerdo con los criterios de eficiencia energética y tomando como base la iluminación ya estimada para el casco histórico.

ANEJO VIII.- Cálculo de costes indirectos:

PEM. Estimado : $176.000€ = (1+K/100)cd.$

Costes indirectos:

Instalaciones de obra	750,00 €
Personal directivo	2.100,00 €
Administración	600,00 €
Total	3.450,00€

Costes directos: 3.450,00€.-

$$K_1 = (100 \times CI) / CD = 2\%$$

$$K_2 = \text{Obra terrestre (1\%)}$$

$$K = K_1 + K_2 = 3\%$$

ANEJO IX.- Honorarios técnicos.

El presente proyecto no devenga honorarios técnicos al estar redactado por los técnicos municipales y dirigido por los mismos.

ANEJO X.- Expropiaciones.

Los terrenos sobre los que se ejecuta la obra que se contiene en el presente proyecto son espacio público de propiedad municipal, al haberse obtenido por cesión voluntaria, o expropiación, que se debe repercutir sobre el área reparcelable unitaria a la que afecten.



ANEJO XI.- Control de calidad.

No se considera necesario un control de calidad superior al 1% del presupuesto, puesto que los materiales a utilizar han sido suficientemente contrastados en obras anteriores de similares características. Los ensayos sobre las compactaciones que se consideren necesarios se realizarán por cuenta del contratista hasta el tope del 1%, porcentaje que no será superado por los mismos.

El Arquitecto Municipal	La Arquitecta Municipal
Luis Pérez Lores	M ^a Concepción Mora Martínez
Benicarló, noviembre 2017	Benicarló, noviembre 2017

Ref. ALIL

INNOVA

LED



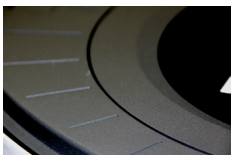
NOVATILUX
LED TECHNOLOGY BY NOVATILUX

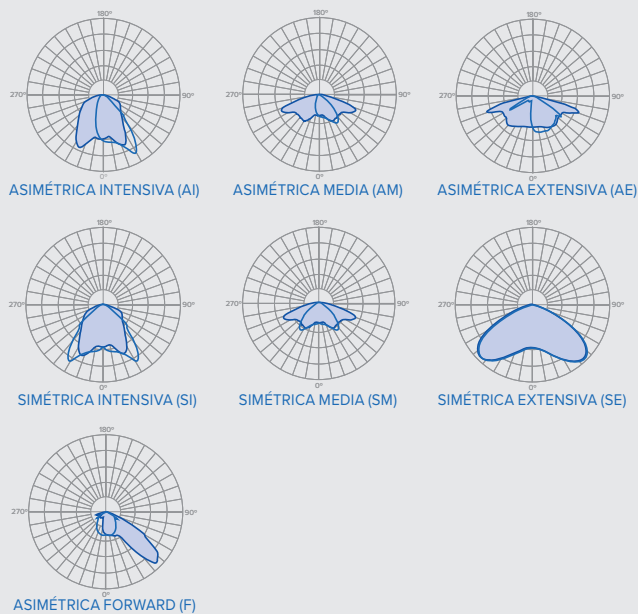
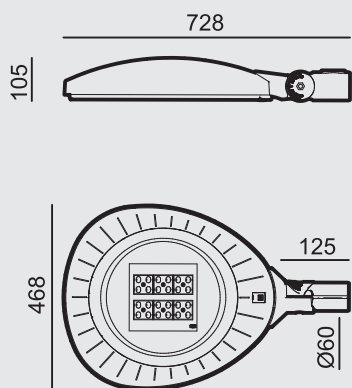


CARACTERÍSTICAS

Cuerpo:	Fundición de aluminio inyectado a presión. Vidrio templado de 5 mm.
Tornillería:	Tornillería de acero inoxidable.
Bloque Óptico:	Módulo NOVATILUX en 2 formatos (24 o 36 LED). Consultar temperaturas de color y distribuciones lumínicas.
Equipo Electrónico:	Driver regulable de corriente constante. Incorporado dentro de la luminaria, precableado sobre placa de acero galvanizada. Clase II. Protector de sobretensiones de 20kA.
Regulación:	Regulación compatible con: PWM - 0-10V - R ajustable.
Reducción de flujo:	Opciones de reducción de flujo: Doble nivel con línea de mando o con temporizador programable. Multi-nivel con temporizador re-programable. Telegestión.
Fuente de Luz:	LED: 30-80 W
Acabado:	Recubrimiento de pintura en polvo de poliéster, pulverizado electrostáticamente, y sublimado al horno. Resistente a la corrosión. Color RAL 9022 y RAL 7043.
Altura de Montaje:	4 - 10 m.
Fijación:	Lateral o Top: Ø60 mm.
Orientable:	Luminaria orientable de 0° a 15° de inclinación.

DETALLES





CUADRO TÉCNICO

REF.	LED	FHS	P (W)	Nº LEDS	lm _(REAL)	EF _(REAL) [lm/w]	KG	EFICIENCIA NOMINAL 172lm/W	
								L ₇₀	Tº DE TRABAJO
ALIL30	LED	<1%	30W	24	3801	126.7	10.1	>11000h.	de -30 a +50°C
ALIL40	LED	<1%	40W	24	4924	123.1	10.1	>11000h.	de -30 a +50°C
ALIL60	LED	<1%	60W	24	7080	118	10.1	>11000h.	de -30 a +50°C
ALIL80	LED	<1%	80W	36	9848	123.1	10.1	>11000h.	de -30 a +50°C

NOVATILU LIGHT se reserva el derecho de modificar sin previo aviso la información contenida en este documento.

CONTÁCTANOS
T +34 961 401 000
INFO@NOVATILU.COM

WEB
NOVATILU.COM

 **NOVATILU**
URBAN LANDSCAPE

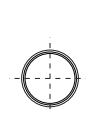
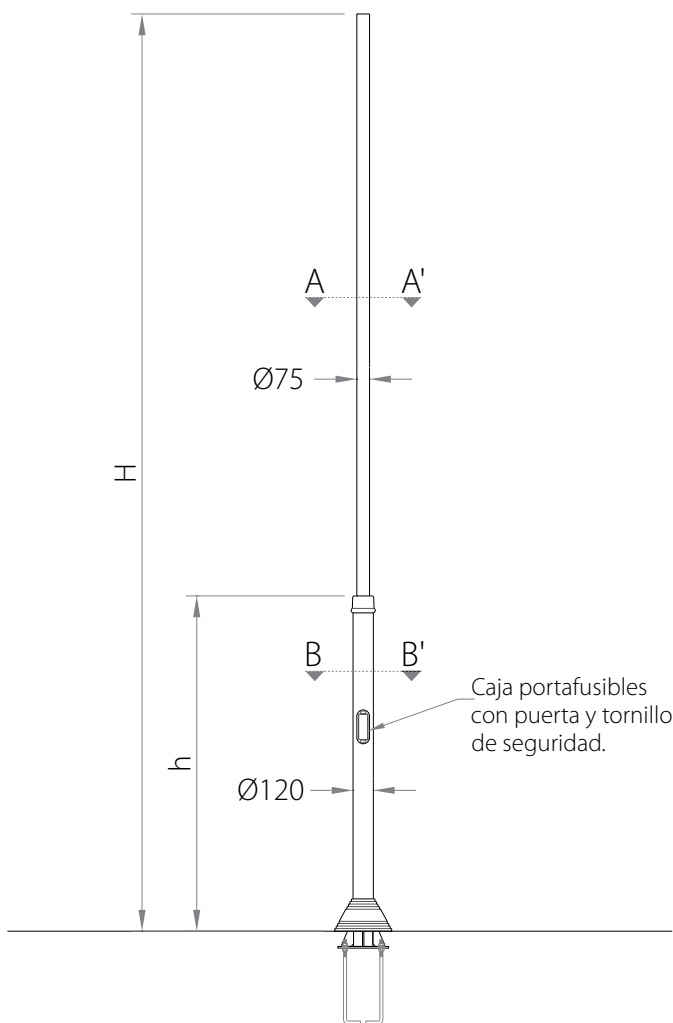
Atlas

FICHA TÉCNICA
DE COLUMNAS



CARACTERÍSTICAS TÉCNICAS

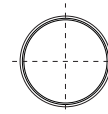
NIVEL DE AISLAMIENTO	CLASS II (UNE EN 60598)
CERTIFICADO AENOR	Nº 019/000131
CERTIFICADO DE CONFORMIDAD CE	0099/CDP/A55/A0099



Sección A-A'

Interior
Tubo Ø70x4
Acero galvanizado

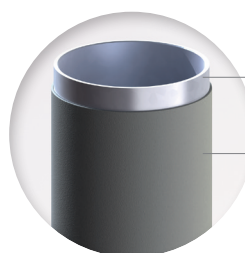
Exterior
Tubo Ø75x2,5
PTI



Sección B-B'

Interior
Tubo Ø114x4
Acero galvanizado

Exterior
Tubo Ø120x2,5
PTI



Acero Galvanizado

Polímeros Técnicos de Ingeniería

CARACTERÍSTICAS ÚNICAS



Tubo Sinérgico ATP
Tubo de estructura híbrida de acero y polímeros técnicos de ingeniería.



Inmune a la corrosión
Materias primas no susceptibles a la corrosión.



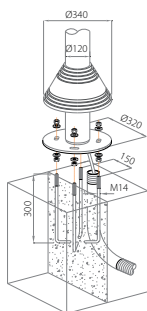
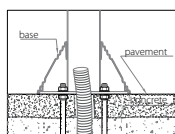
100% Reciclable
Construida con materiales 100% reciclables y de transformación económica, ecológica y sostenible.



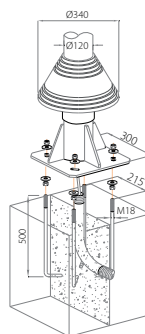
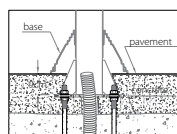
10 años de garantía
La mayor garantía del sector.

ANCLAJES

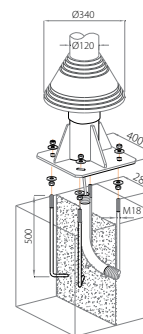
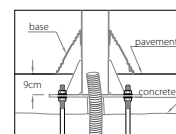
DETALLE ANCLAJE AG



DETALLE ANCLAJE AGM



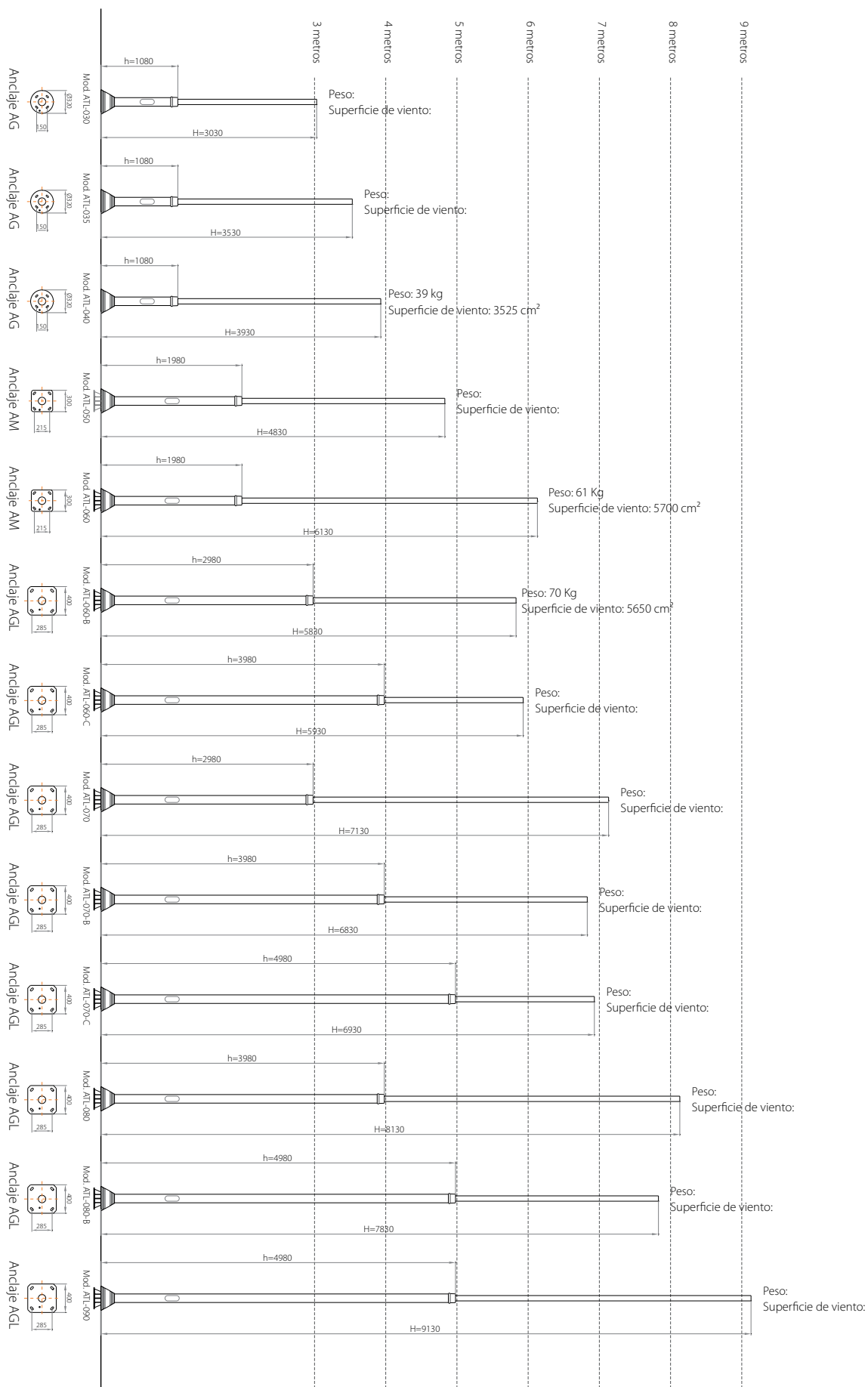
DETALLE ANCLAJE AGL



ALUMBRADO TÉCNICO PÚBLICO, S.A.

Ctra. de Irún, Km. 6, Apdo. 1.029. - 31194 Arre-Pamplona (Navarra) España.
Tel: (+34) 948 330 712 - Fax: (+34) 948 331 222 - GPS: 42° 50' 36" N / 1° 36' 47" W
info@atpiluminacion.com - www.atpiluminacion.com





ESQUEMA GENERAL SERIE COLUMNAS ATLAS

Hidra C2

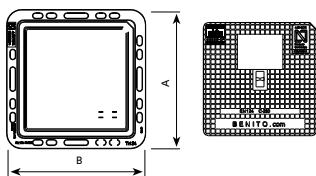
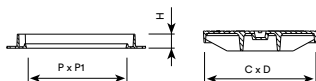
TH34



Encaje en uno de los extremos para que la tapa sea colocada siempre en la misma posición

Emboitage à l'une des extrémités pour que le tampon soit toujours placé dans la même position

One corner is marked, so that lid is always positioned correctly



REF			A	B	H	C	D	P	P1	UN.
TH34	BVC	C250	420 mm	420 mm	44 mm	340 mm	340 mm	297 mm	297 mm	40
TH44	BVC	C250	520 mm	520 mm	50 mm	440 mm	440 mm	397 mm	397 mm	30
TH54	BVC	C250	620 mm	620 mm	50 mm	540 mm	540 mm	497 mm	497 mm	20

Hidra C2 está diseñada para soportar un tráfico suave. Perfecta para instalar en vías con una IMD de 500 a 1.000, especialmente en arcenes y cunetas.

- Realizada en fundición dúctil, en gráfito esferoidal, según ISO 1083 (Tipo 500-7) y norma EN 1563.
- Cumple con la norma europea UNE EN-124.
- Encaje en uno de los extremos para garantizar su perfecta colocación.
- Cierre por peso.
- Hendidura para facilitar su apertura.
- Superficie metálica antideslizante.
- Revestida con pintura negra, no tóxica, no inflamable y no contaminante.

Hidra C2 est conçu pour supporter un trafic modéré. Parfait pour installation sur voies ayant un TMJ de 500 à 1.000, notamment sur accotements et caniveaux.

- Fabriqué en fonte ductile à graphite sphéroïdal, conformément aux normes ISO 1083 (Type 500-7) et EN 1563.
- Conforme à la norme européenne UNE EN-124.
- Détrompeur d'angle n'autorisant qu'une seule position de couvercle.
- Fermeture par son propre poids.
- Fente d'ouverture facile.
- Surface métallique antidérapante.
- Revêtement en peinture noire, non toxique, ininflammable et écologique.

Hidra C2 is designed to support soft traffic. Perfect for installing on roads with an ADT of 500 to 1.000, particularly hard shoulders and ditches.

- Made from spheroidal graphite ductile cast iron, according to ISO 1083 (Type 500-7) and standard EN 1563.
- Compliant with the European standard UNE EN-124.
- One end is inserted to guarantee perfect placement.
- Weight closure.
- Groove to facilitate the opening process.
- Metal non-slip surface.
- Coated with non-toxic, non-flammable and non-polluting water-soluble black paint.



NYCO RACOR BOMBERO
GIS-E/4100AN



NYCO RACOR 70
GIS-E/470ES



ARQUETA COMPLETA
ARQ4"

referencia	entrada	salida	tapón
GIS-E/4100AN	4" (100mm)	1 racor bombero	Antirrobo
GIS-E/4100ES	4" (100mm)	1 racor bombero	Estampado
GIS-E/470AN	4" (100mm)	2 racor 70 mm	Antirrobo
GIS-E/470ES	4" (100mm)	2 racor 70 mm	Estampado

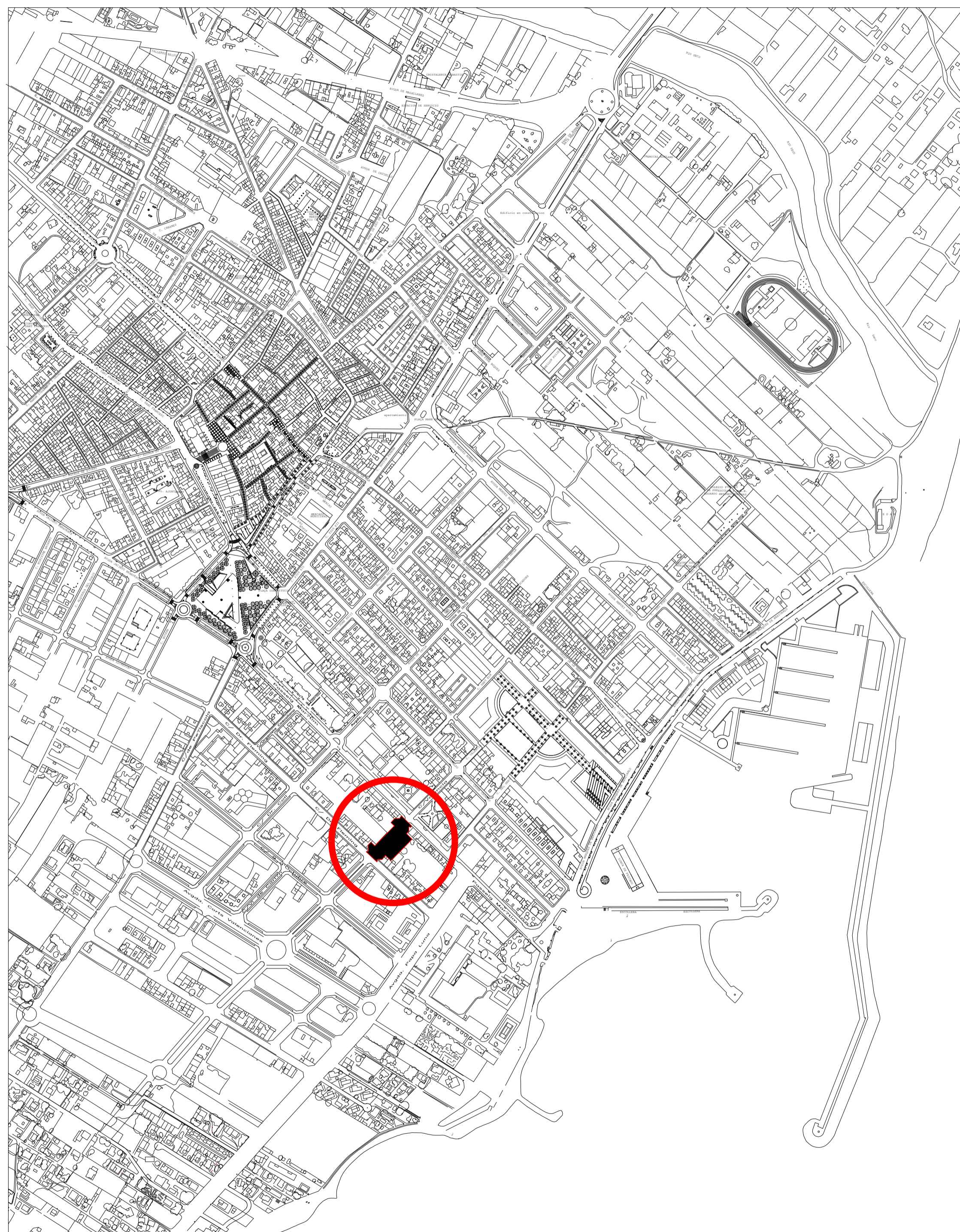
referencia	entrada
ARQ4"	Arqueta completa con tapa fabricada en hierro fundido Fundición nodular GGG-40-50





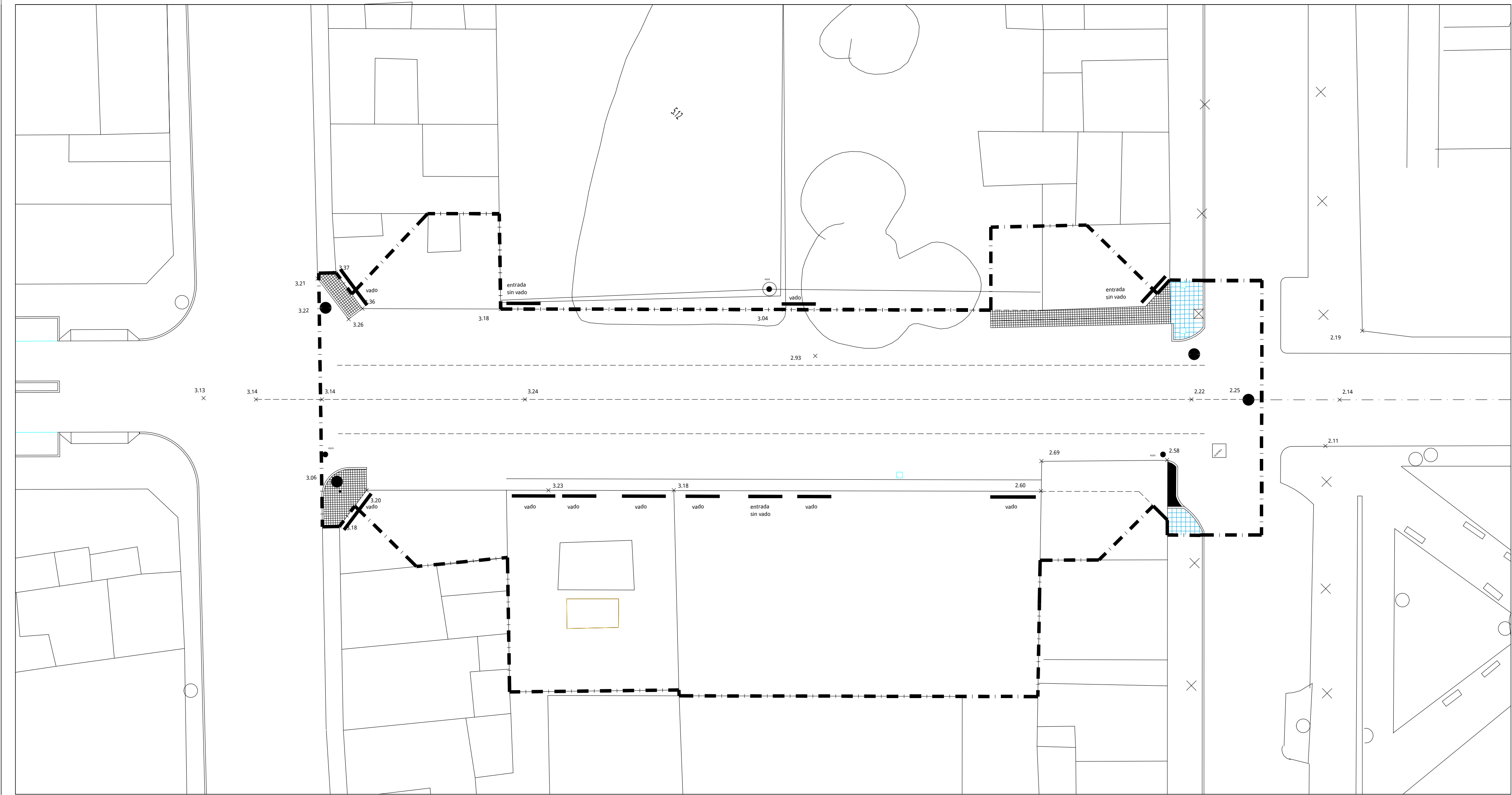
Ajuntament de Benicarló

DOCUMENTO Nº 2.- PLANOS



PROYECTO	Urbanización C/Valencia - Tramo Sur -	Escala	1/5000	Nº	1
		Dib.	amn		
PLANO	Situación	El Arquitecto Mpal.	La ITOP Mpal.		
		Luis Pérez Lores	Beatriz González		

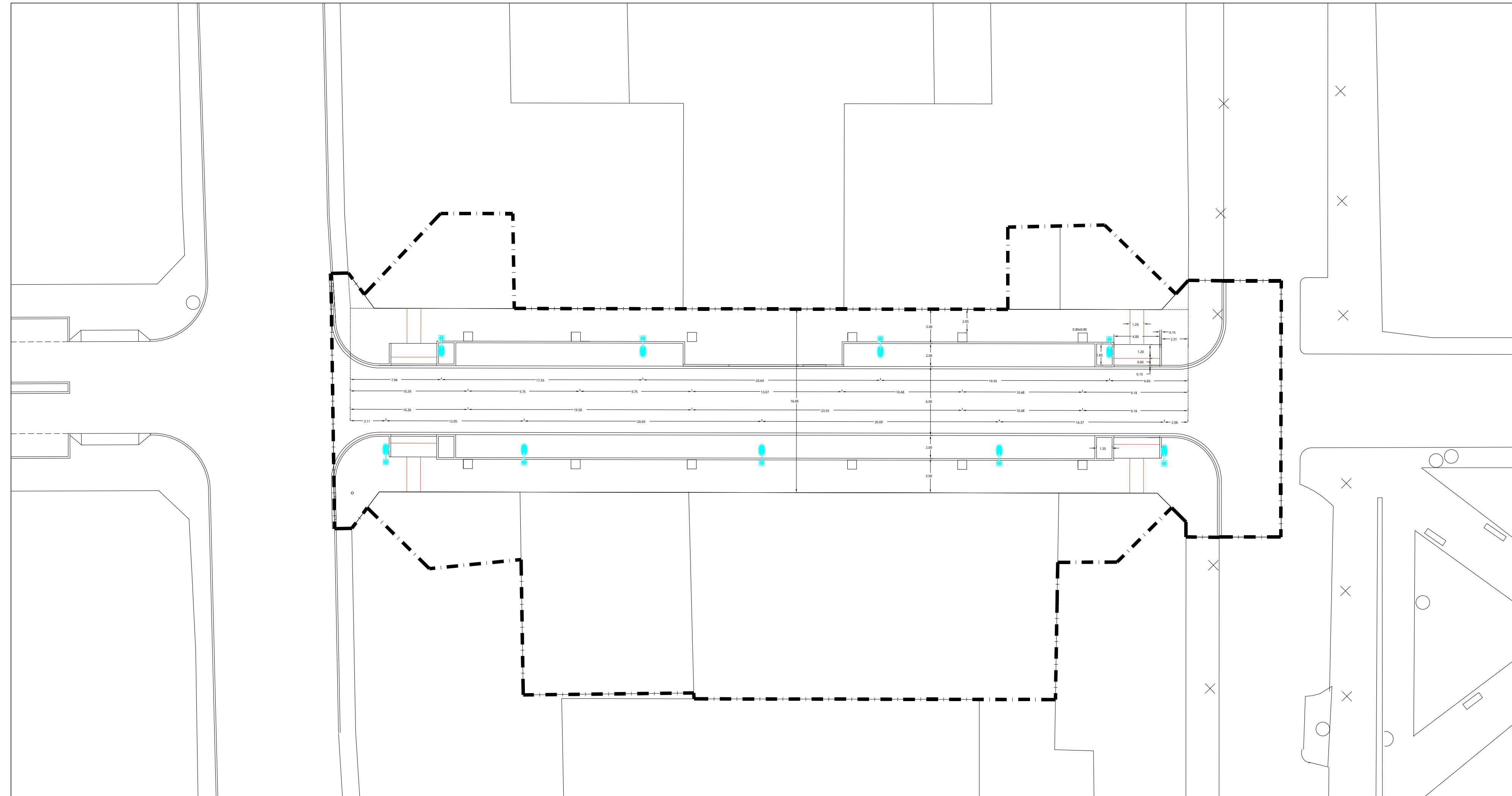
OFICINA TÉCNICA	Noviembre 2017
-----------------	----------------



PROYECTO Urbanización C/Valencia - Tramo Sur -	Escala 1/250	N° 2
	Dib. amn	
PLANO Estado actual	El Arquitecto Mpal.	La ITOP Mpal.
	Luis Pérez Lores	Beatriz González

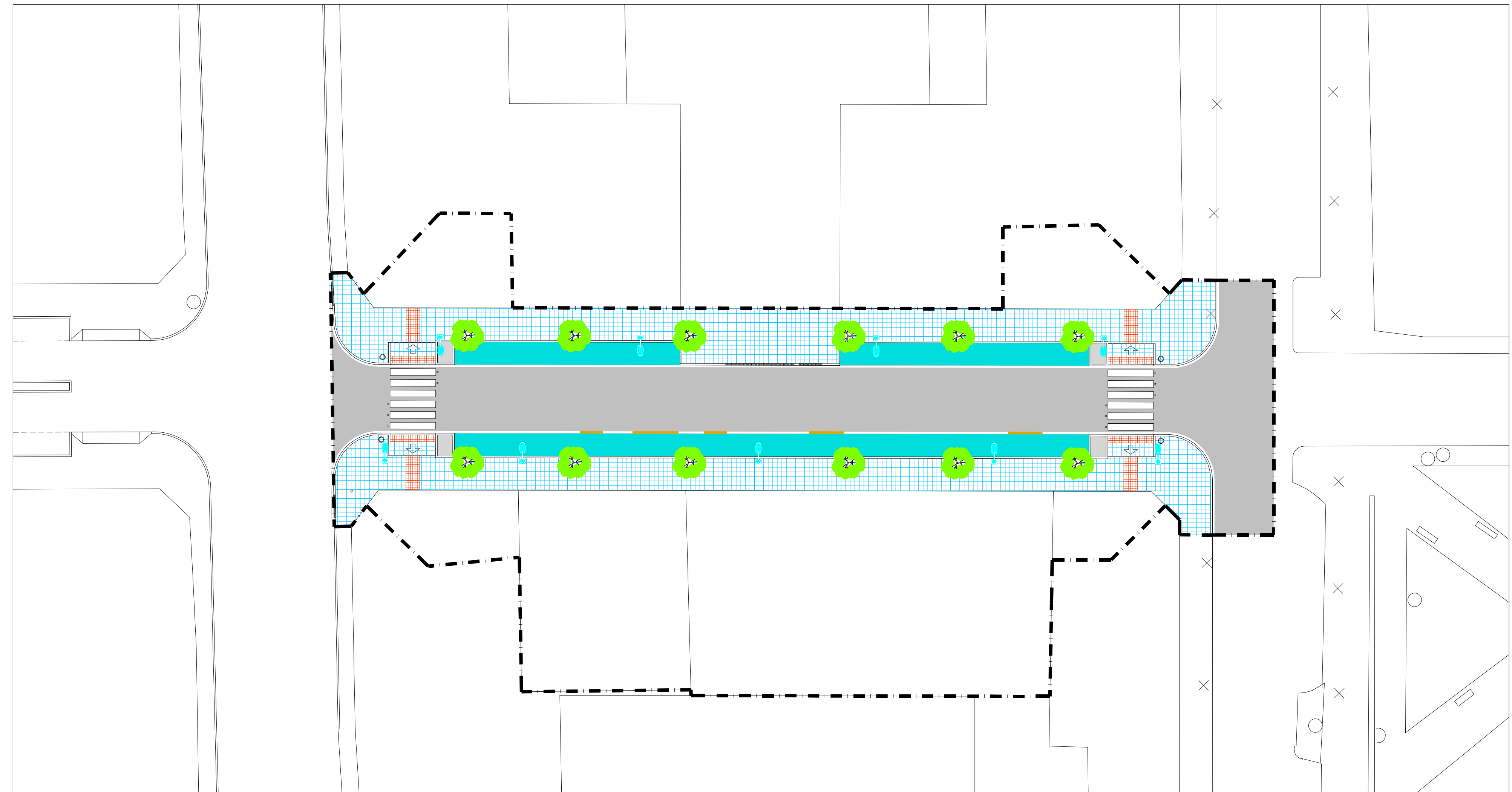
OFICINA TÉCNICA

 Noviembre 2017

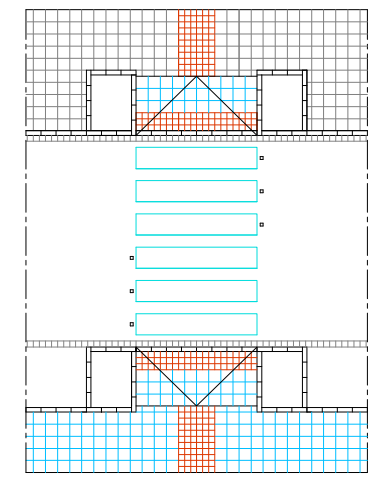


PROYECTO	Urbanización C/Valencia - Tramo Sur -	Escala	1/250	Nº	3
		Dib.	amn		
PLANO	Replanteo	El Arquitecto Mpal.	La ITOP Mpal.		
		Luis Pérez Lores	Beatriz González		

OFICINA TÉCNICA Noviembre 2017

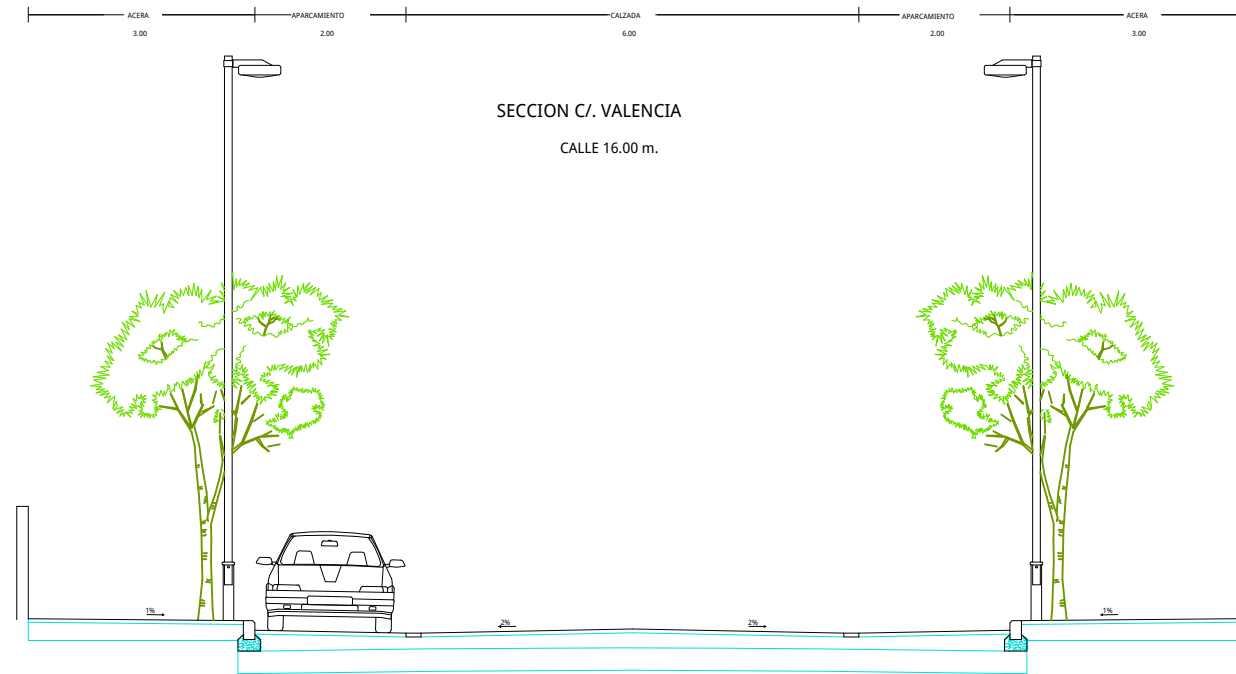


Leyenda	
	Pavimento de terrazo 40x40
	Pavimento especial 20x20
	Pavimento de hormigón
	Firme flexible para calzada



Ajuntament de Benicarló

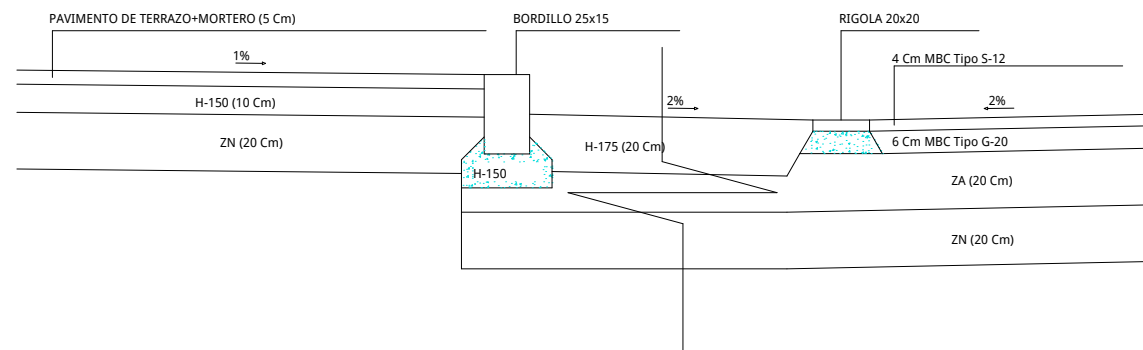
PROYECTO	Urbanización C/Valencia - Tramo Sur -	Escala	1/250	Nº	4
		Dib.	amn		
PLANO	Pavimentación	El Arquitecto Mpal.	La ITOP Mpal.		
		Luis Pérez Lores	Beatriz González		



SECCION C/. VALENCIA
CALLE 16.00 m.

ESCALA 1/100

SECCION TIPO PAVIMENTO C/ VALENCIA
ESCALA: 1/30



**Ajuntament
de Benicarló**

PROYECTO

Urbanización C/Valencia - Tramo Sur -

Escala

1/100

Nº

5

Dib.

amn

PLANO

Sección tipo y detalle.

El Arquitecto Mpal.

La ITOP Mpal.

Luis Pérez Lores

Beatriz González

OFICINA TÉCNICA

Noviembre 2017

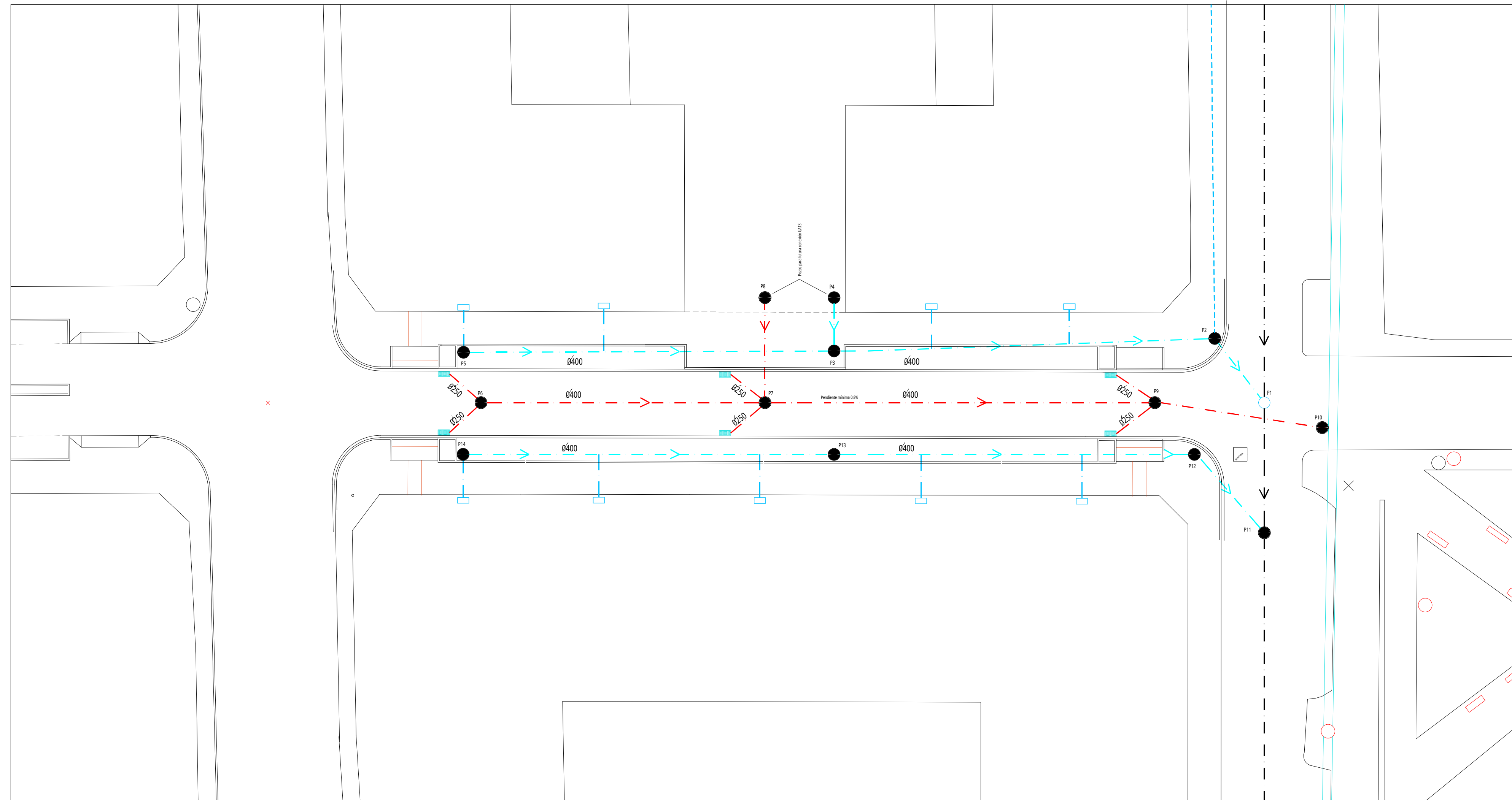


Leyenda	
	Pozo de registro
	Alcantarillado existente
	Colector Paseo Marítimo 040 /
	Colector pluviales
	Imbornal sifónico
	Cota de nivel

 **Ajuntament de Benicarló**

PROYECTO	Urbанизación C/Valencia - Tramo Sur -	Escala	1/250	Nº	6
		Dib.	amn		
PLANO	Saneamiento existente.	El Arquitecto Mpal.	La ITOP Mpal.		
		Luis Pérez Lores	Beatriz González		

OFICINA TÉCNICA	Noviembre 2017
-----------------	----------------



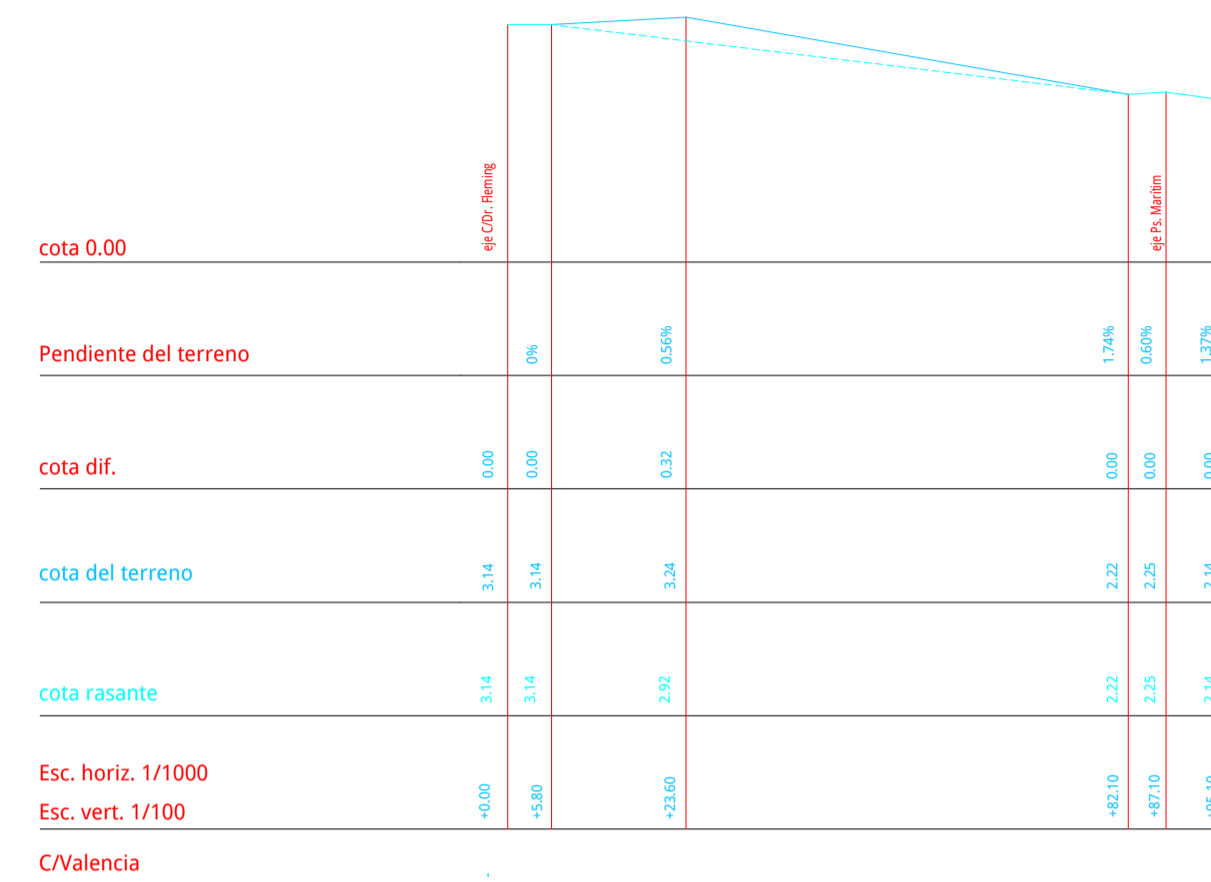
Leyenda	
●	Pozo de registro
○	Pozo de registro existente
—> (red dashed)	Colector pluviales proyectado
—> (black dashed)	Alcantarillado Ps. Maritim
—> (cyan dashed)	Alcantarillado proyectado
—> (light blue dashed)	Alcantarillado existente
— (light blue solid)	Colector pluviales Ps. Maritim
⊥	Acometida
⊥ (blue)	Imbornal sifónico


Ajuntament de Benicarló

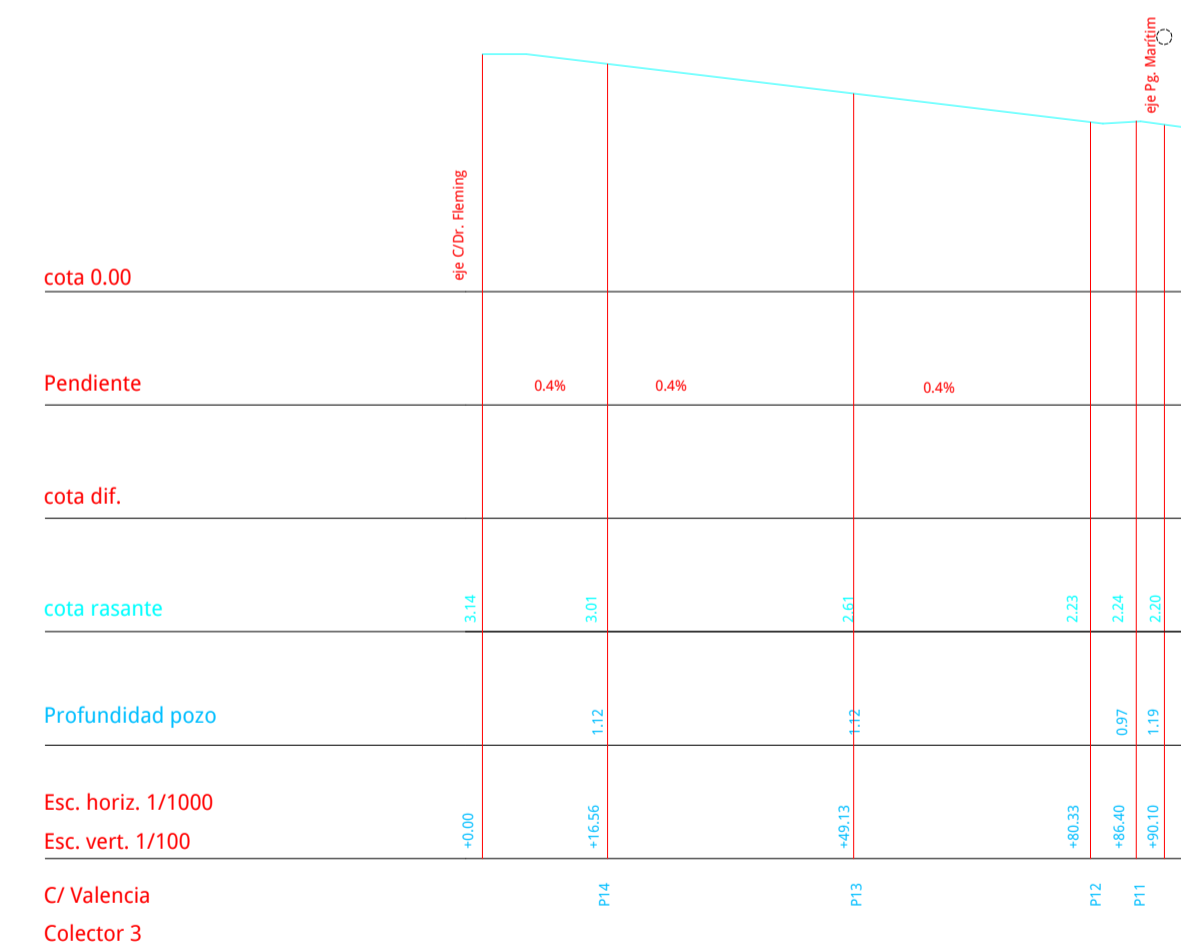
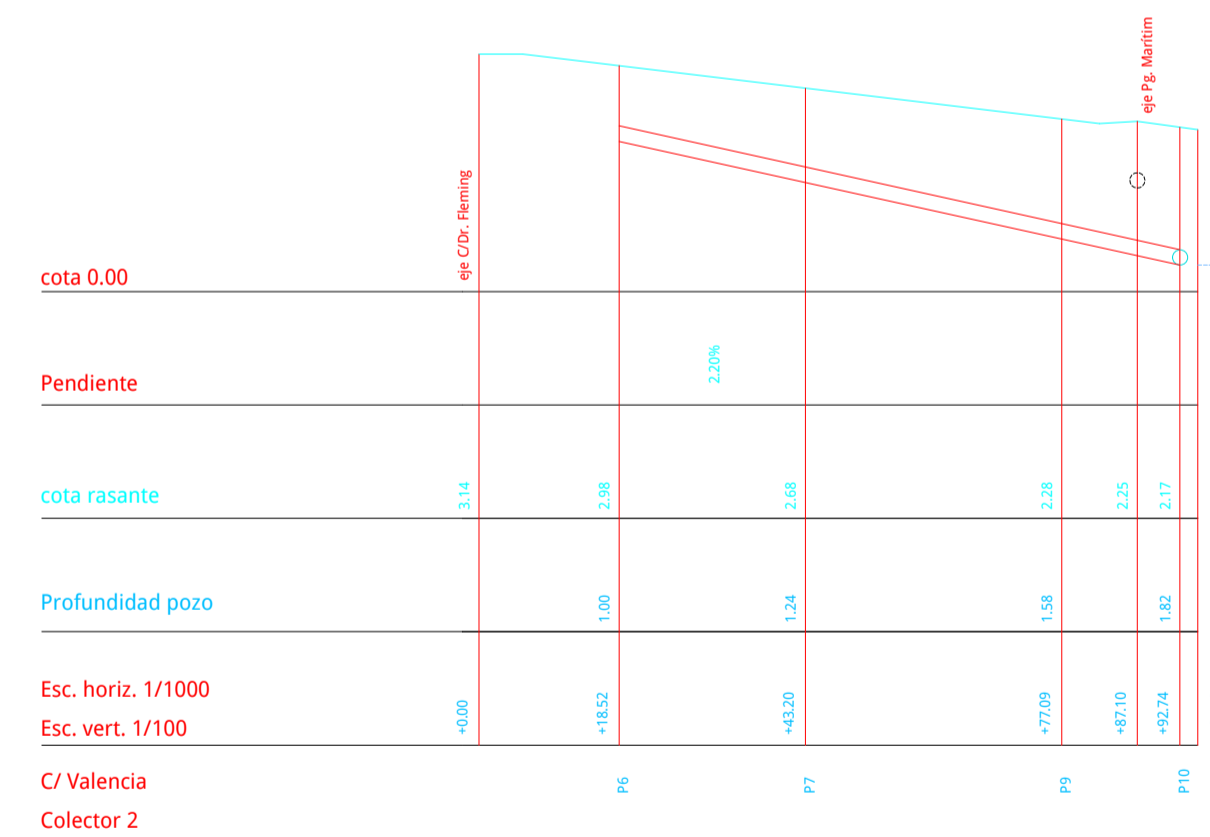
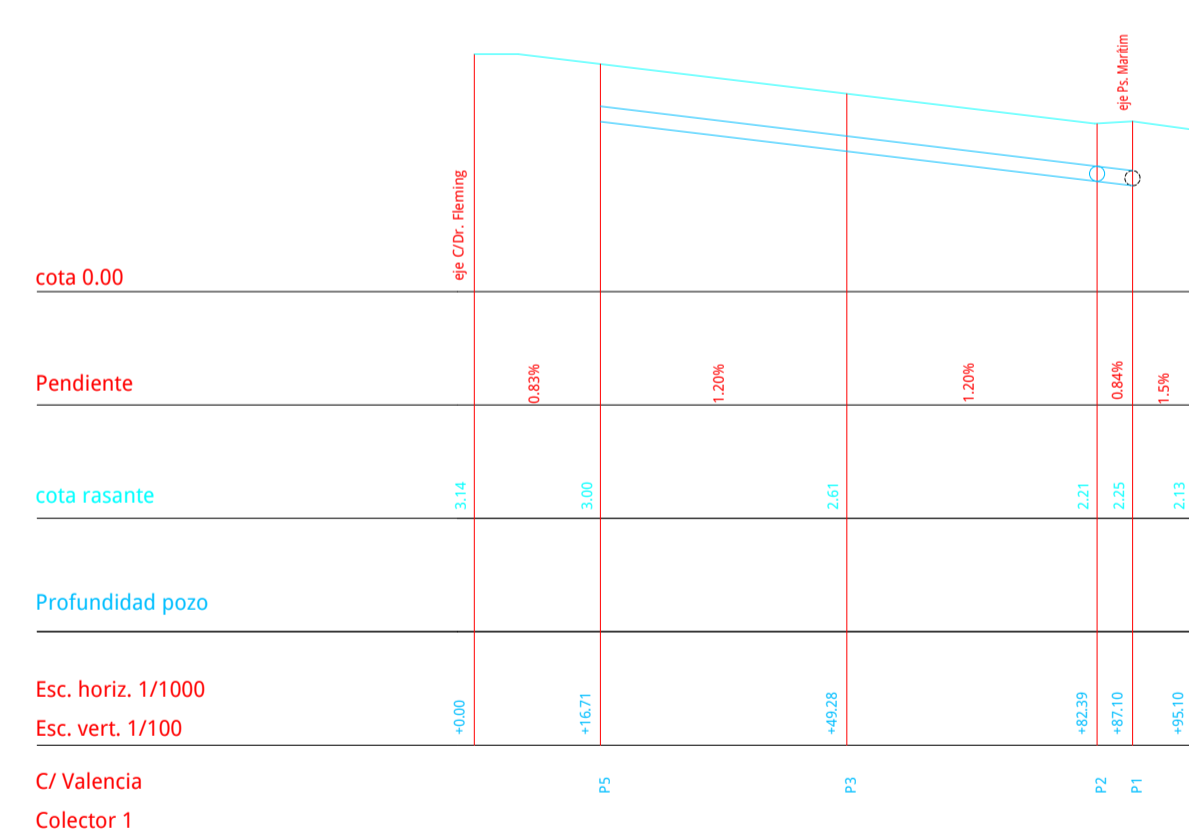
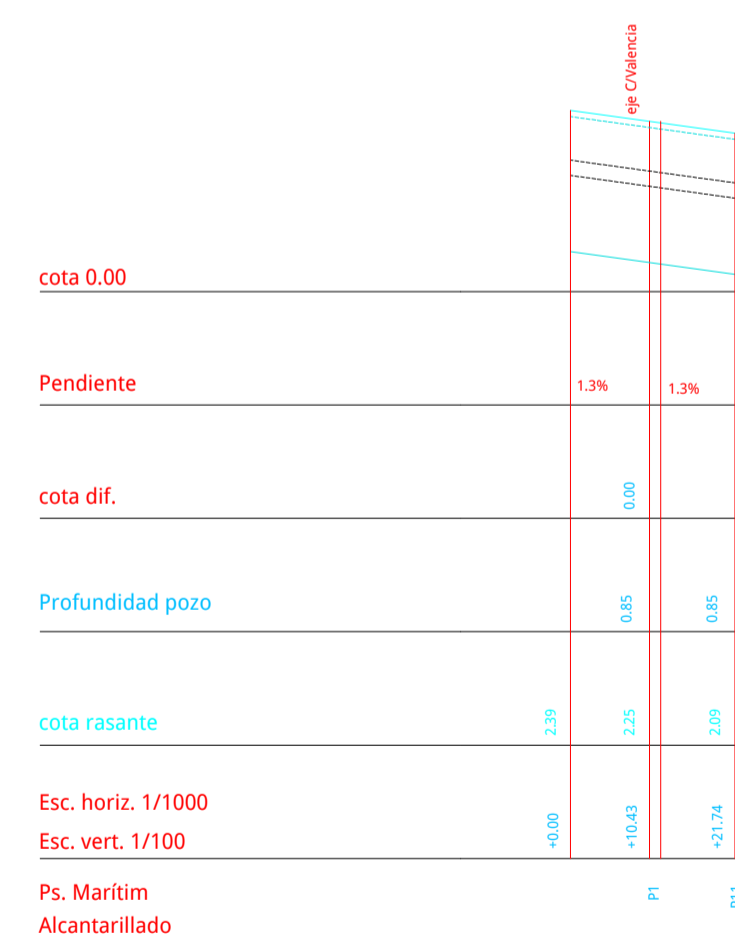
PROYECTO Urbanización C/Valencia - Tramo Sur -	Escala 1/250	Nº 7
	Dib. amn	
PLANO Drenaje y Saneamiento.	El Arquitecto Mpal. Luis Pérez Lores	La ITOP Mpal. Beatriz González


OFICINA TÉCNICA	Noviembre 2017
------------------------	----------------

Perfil del terreno



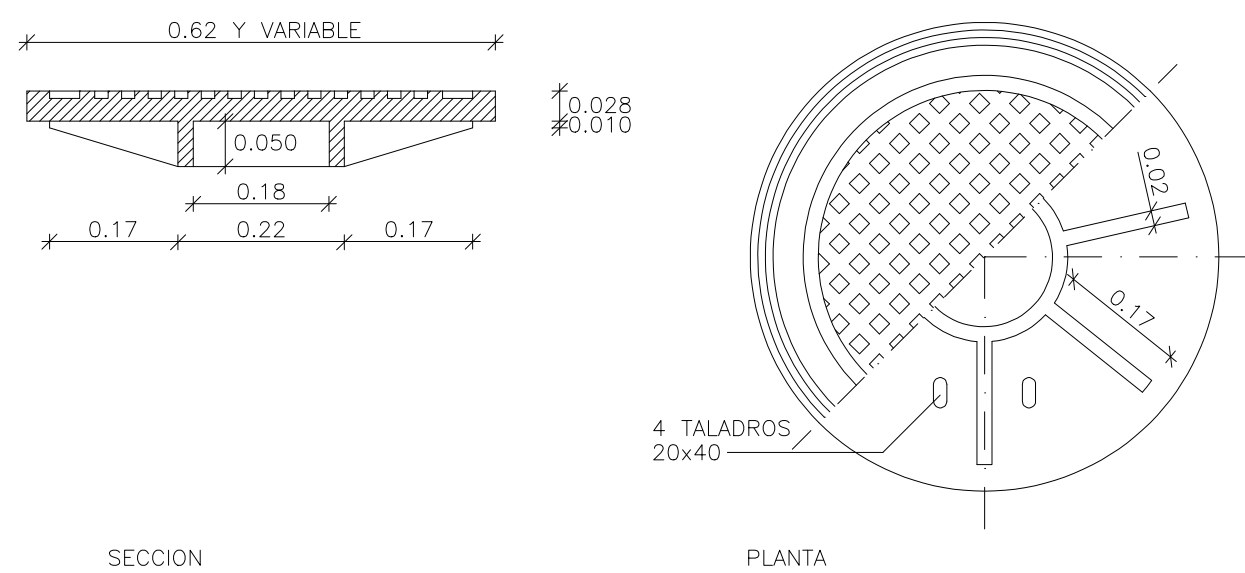
SANEAMIENTO PROYECTADO



 AYUNTAMIENTO DE BENICARLO		Escala 1/1000-1/100	Nº 8
		Dib. amn	
PROYECTO Urbanización C/Valencia (tramo C/Dr. Fleming-Pg. Maritim)		EL ARQUITECTO MUNICIPAL LUIS PEREZ LORES	
PLANO Perfiles longitudinales			
OFICINA TECNICA		Octubre 2003	

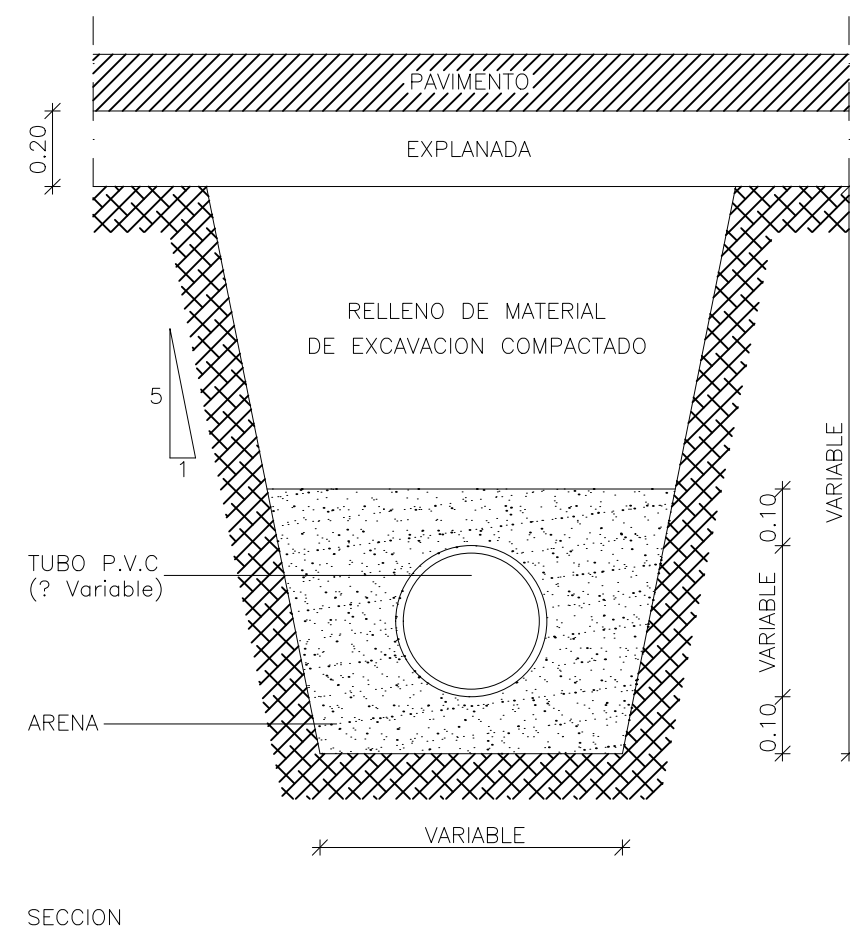
DETALLE PARA TAPA POZO DE REGISTRO

E. 1/10



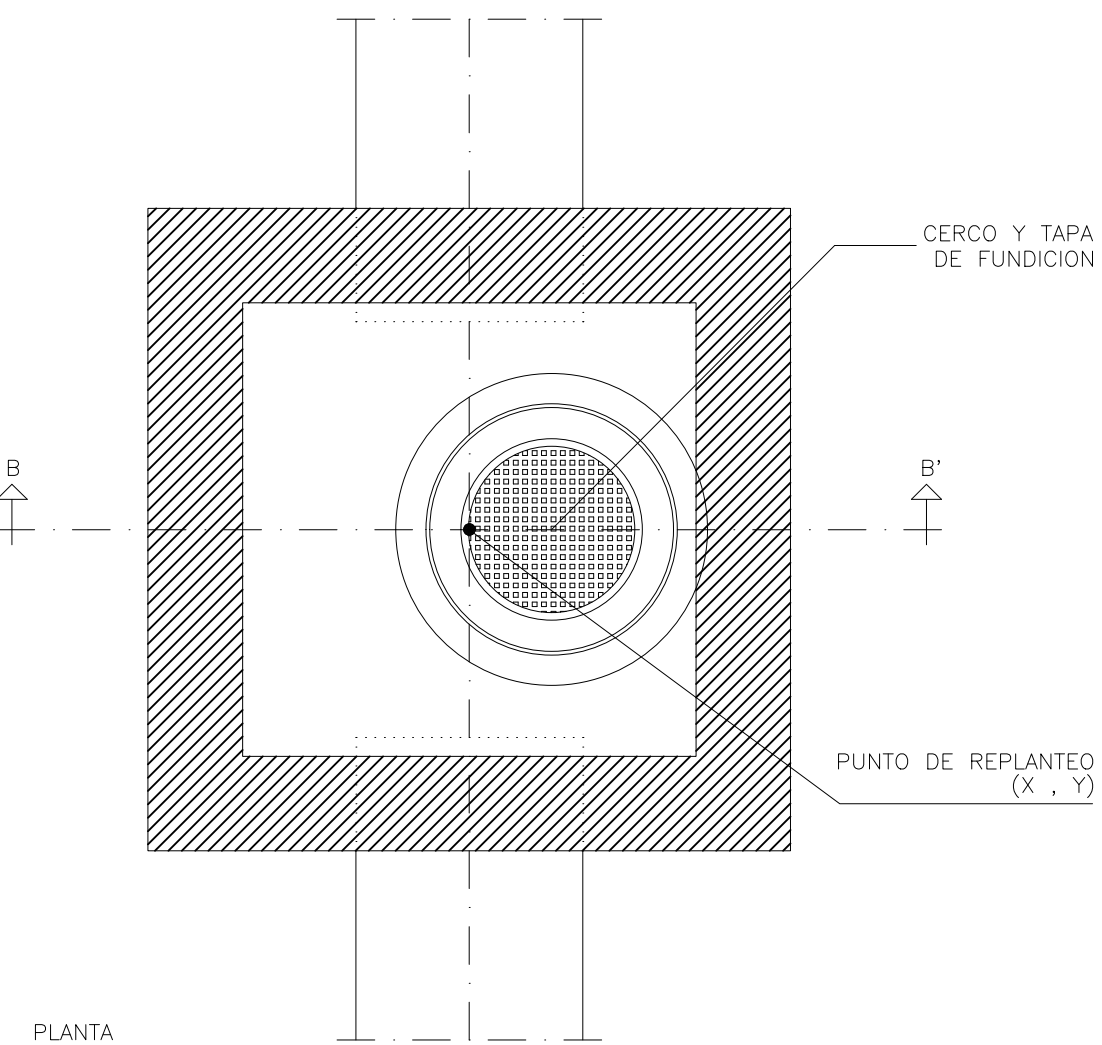
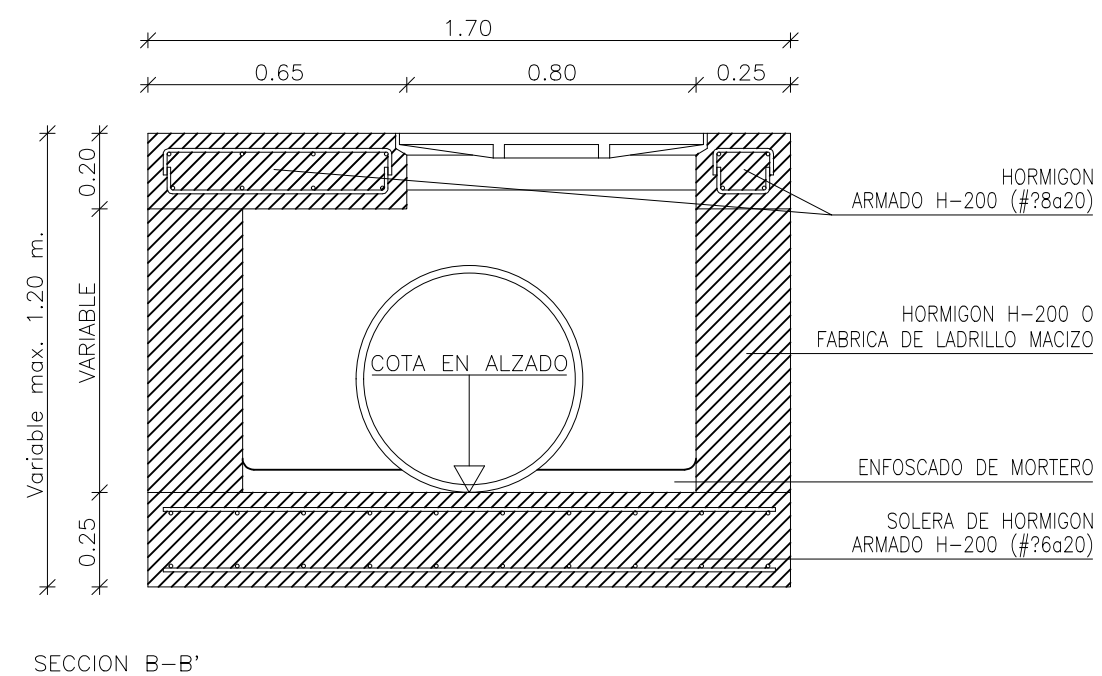
DETALLE ZANJA SANEAMIENTO

E. 1/20



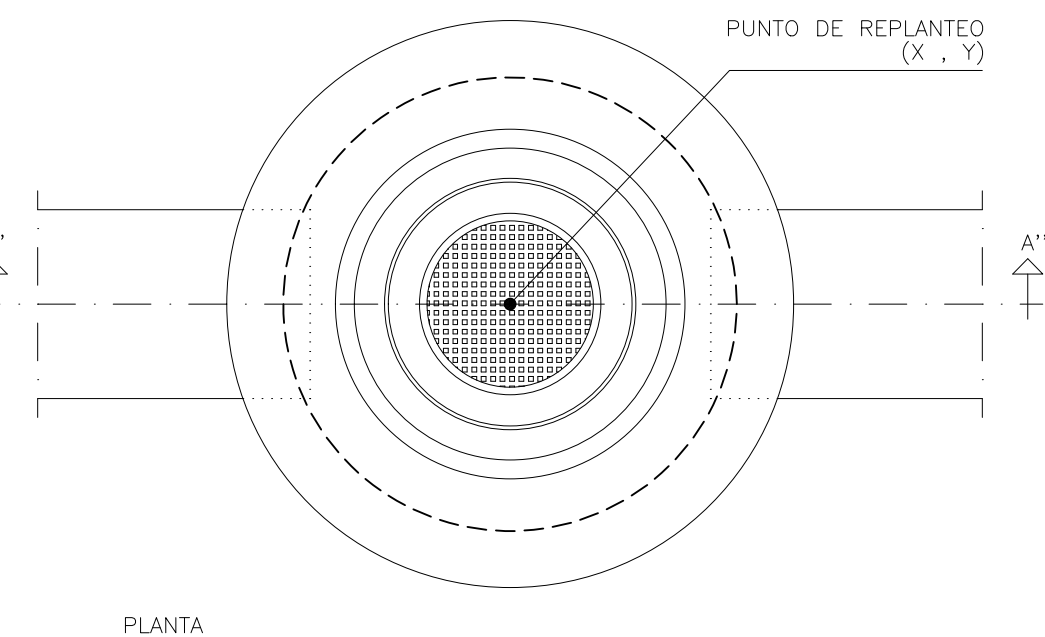
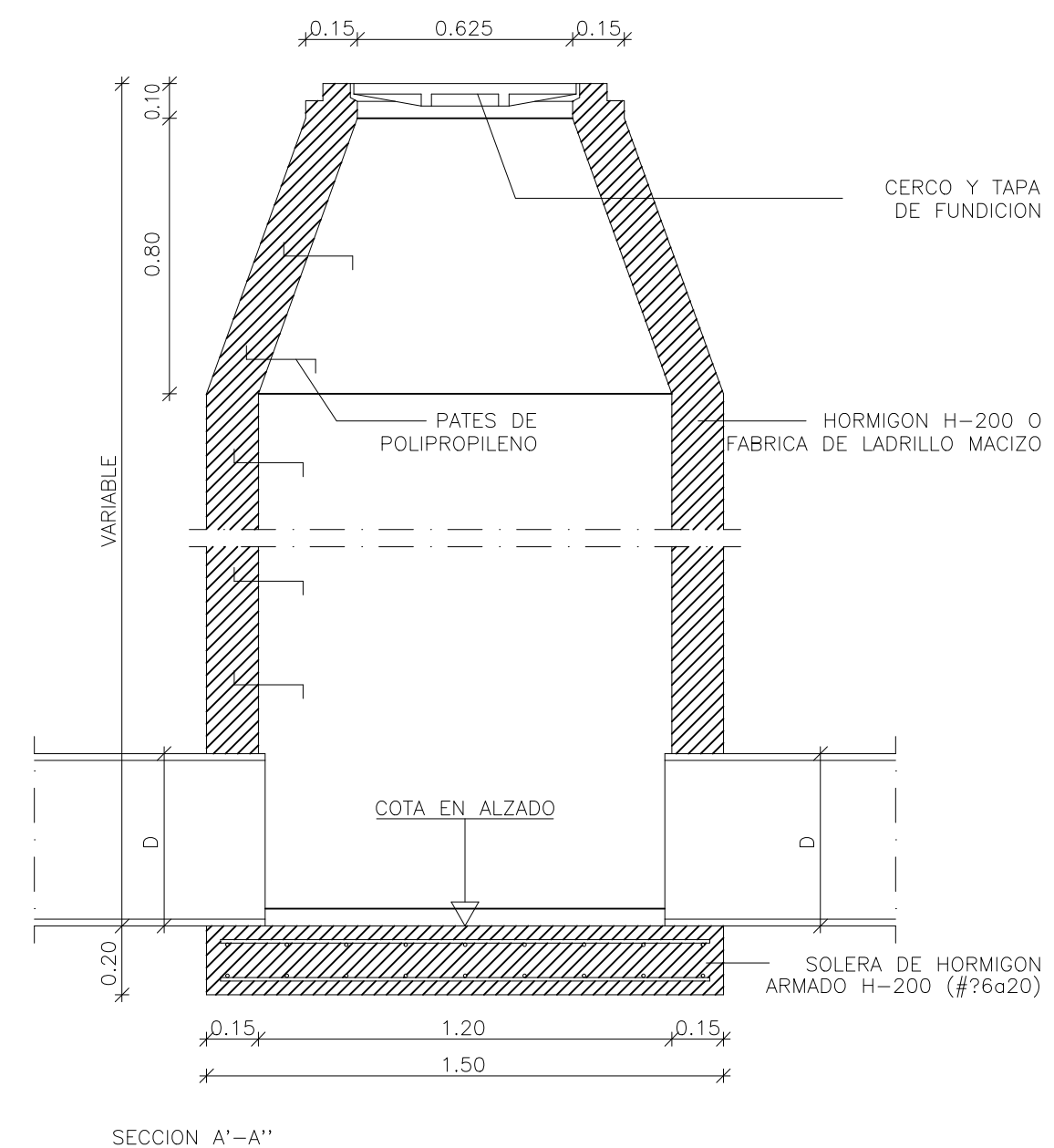
TIPO I: CONEXION DE POZO ? < 0.60 m.

E. 1/20



TIPO III: CONEXION DE POZO ? < 0.80 m.

E. 1/20



DIAMETRO EXTERIOR (mm.)	ESPEORES DE HORMIGON			ANCHO DE ASIENTO (cm.)
	E.H.R. (cm.)	E.H.A. (cm.)	E.H.L. (cm.)	
300	10	10	15	58
400	10	10	15	58
600	15	15	15	76
800	15	15	20	98
900	15	15	20	106
1000	20	15	20	114
1200	20	20	20	128

E.H.R.	ESPEOR DE HORMIGON DE RECUBRIMIENTO
E.H.A.	ESPEOR DE HORMIGON DE ASIENTO
E.H.L.	ESPEOR DE HORMIGON LATERAL

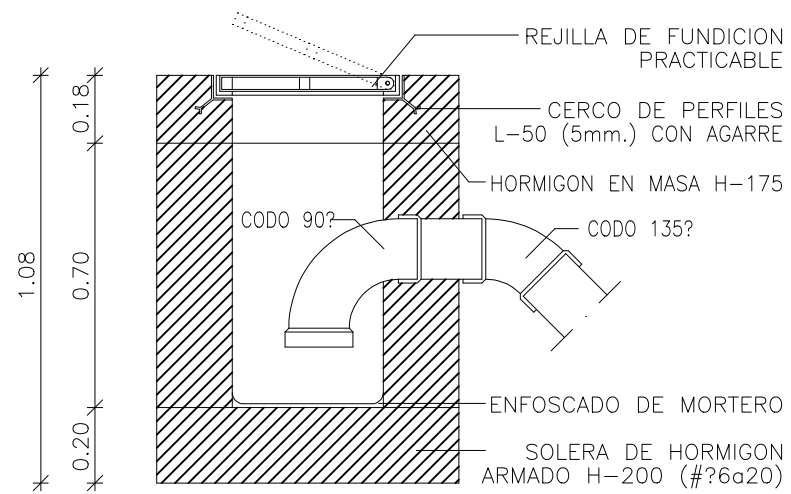


PROYECTO Urbanización C/Valencia - Tramo Sur -	Escala	Nº
	Dib. amn	9
PLANO Detalles saneamiento	El Arquitecto Mpal.	La ITOP Mpal.
	Luis Pérez Lores	Beatriz González

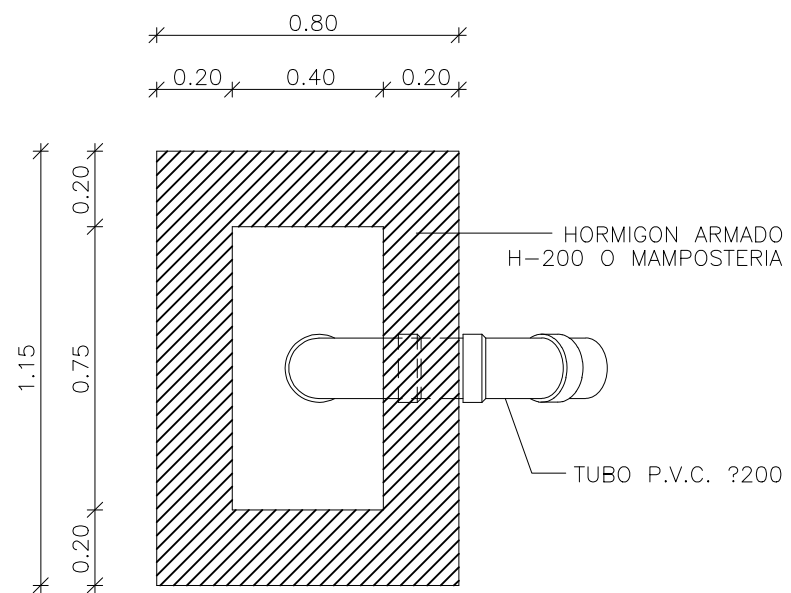
OFICINA TÉCNICA	Noviembre 2017
-----------------	----------------

DETALLE: IMBORNAL DE CALZADA

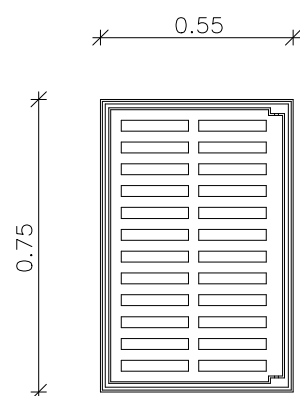
E. 1/20



SECCION



PLANTA



Ajuntament
de Benicarló

PROYECTO

Urbanización C/Valencia - Tramo Sur -

Escala

Dib.

amn

Nº

10

PLANO

Detalle Imbornal

El Arquitecto Mpal.

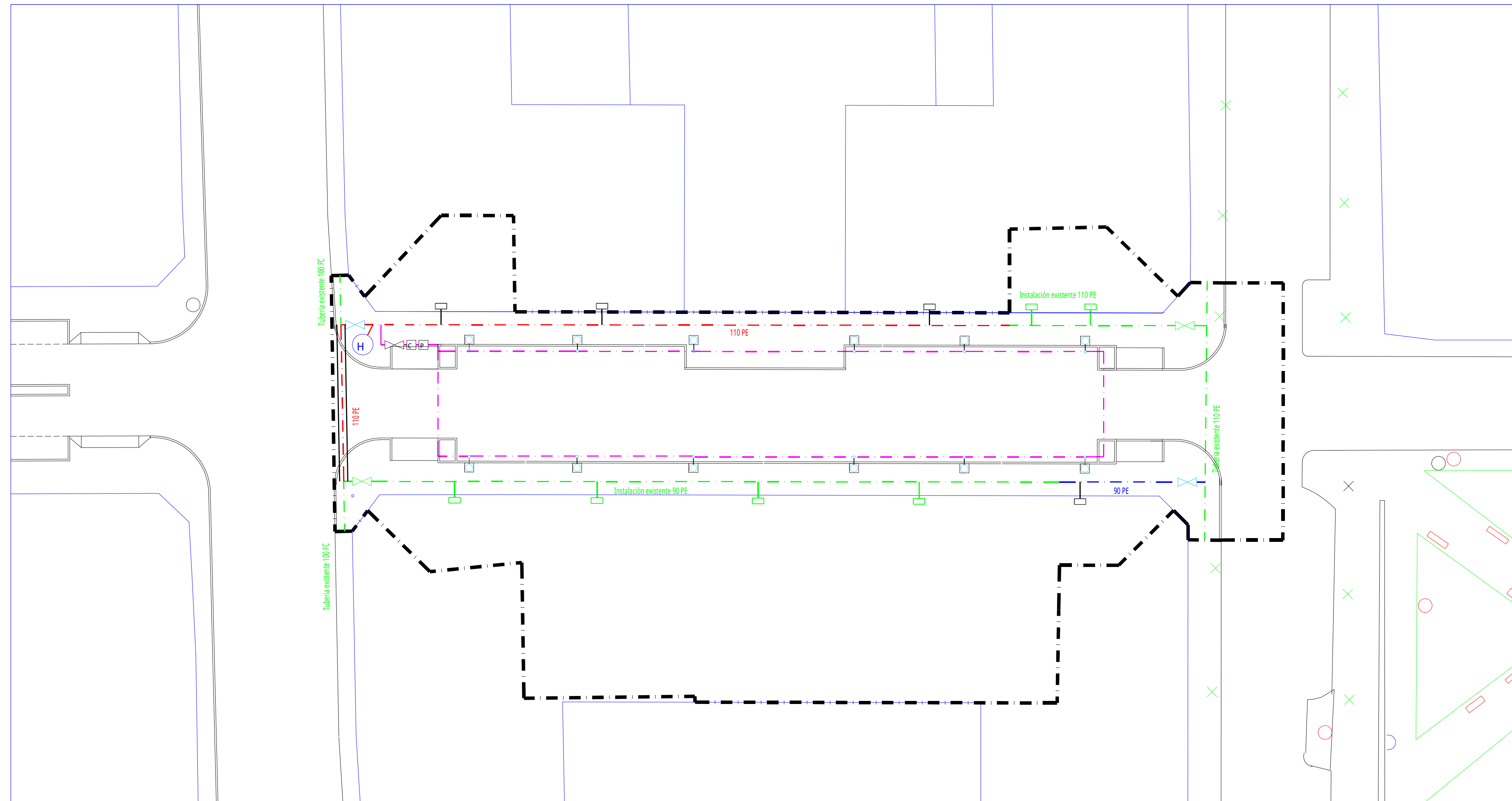
La ITOP Mpal.

Luis Pérez Lores

Beatriz González

OFICINA TÉCNICA

Noviembre 2017



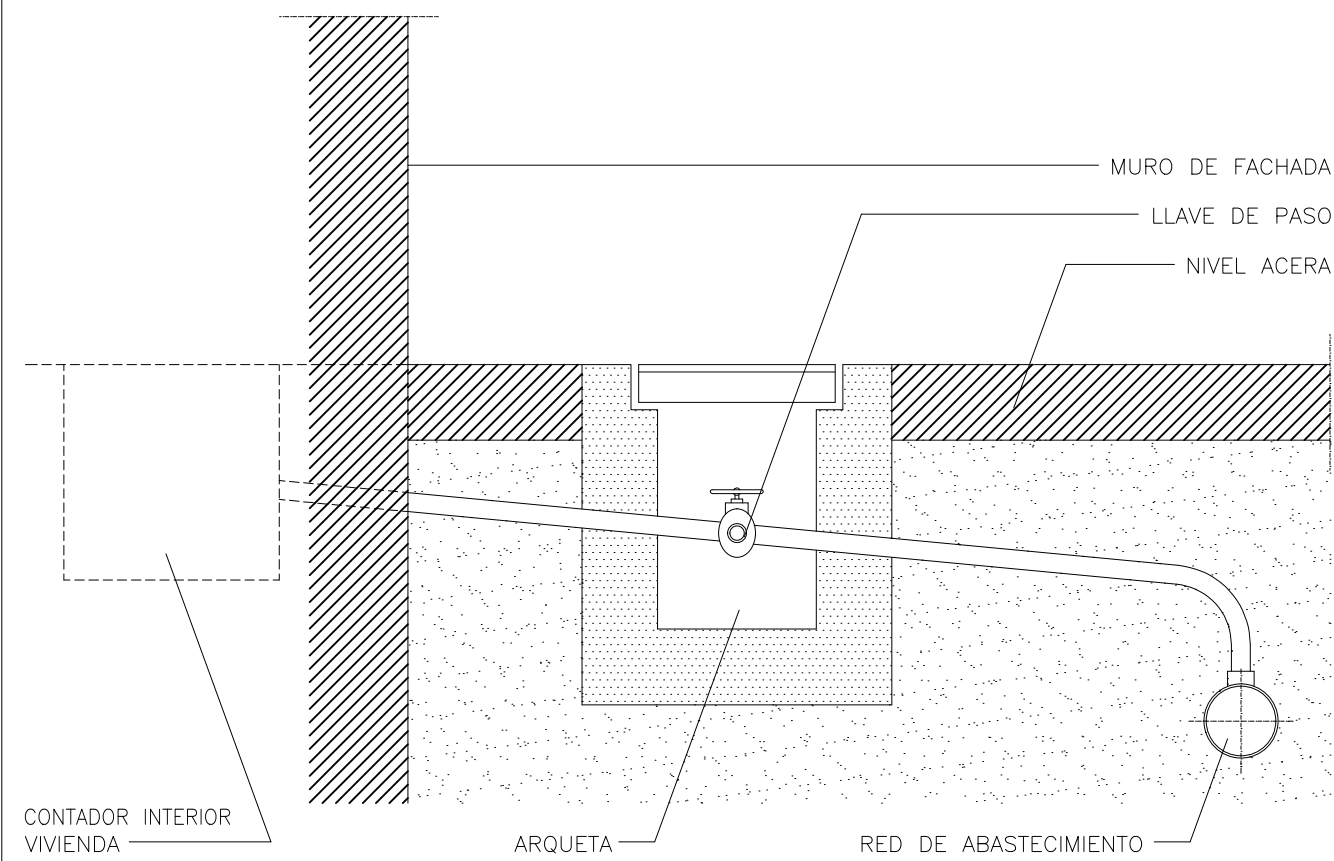
Leyenda	
	Red existente varios diámetros /
	Tubería polietileno Ø 110mm AD 10atm.
	Tubería polietileno Ø 90mm AD 10atm.
	Válvula DN 100
	Acometida a instalar
	Hidrante enterrado
	Válvula, Contador y Programador
	Red de riego varios diámetros
	Goteo autocompensante

 **Ajuntament de Benicarló**

PROYECTO	Urbanización C/Valencia - Tramo Sur -	Escala	1/250	Nº	11
		Dib.	amn		
PLANO	Agua potable y riego.	El Arquitecto Mpal.	La ITOP Mpal.		
		Luis Pérez Lores	Beatriz González		

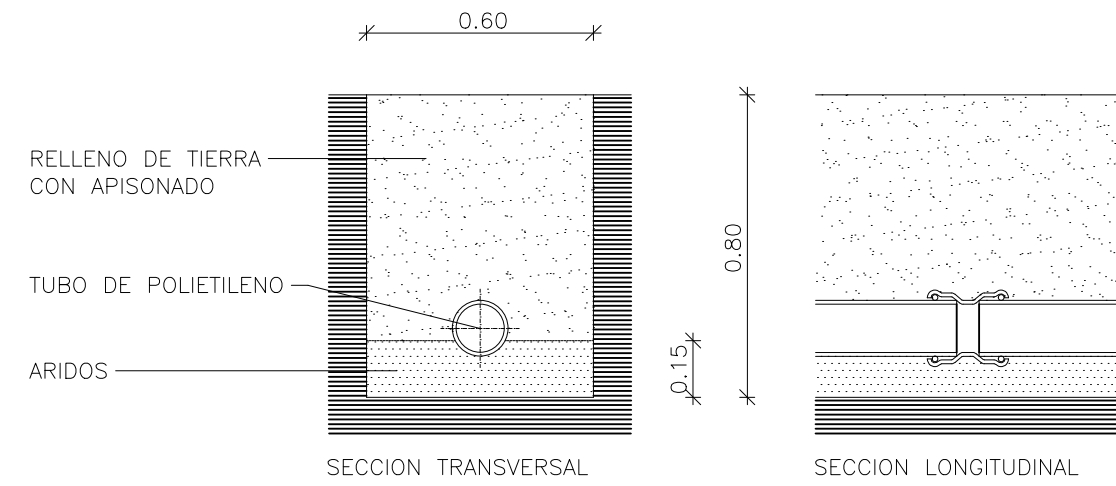
DETALLE: ESQUEMA ACOMETIDA DOMICILIARIA

E. 1/10



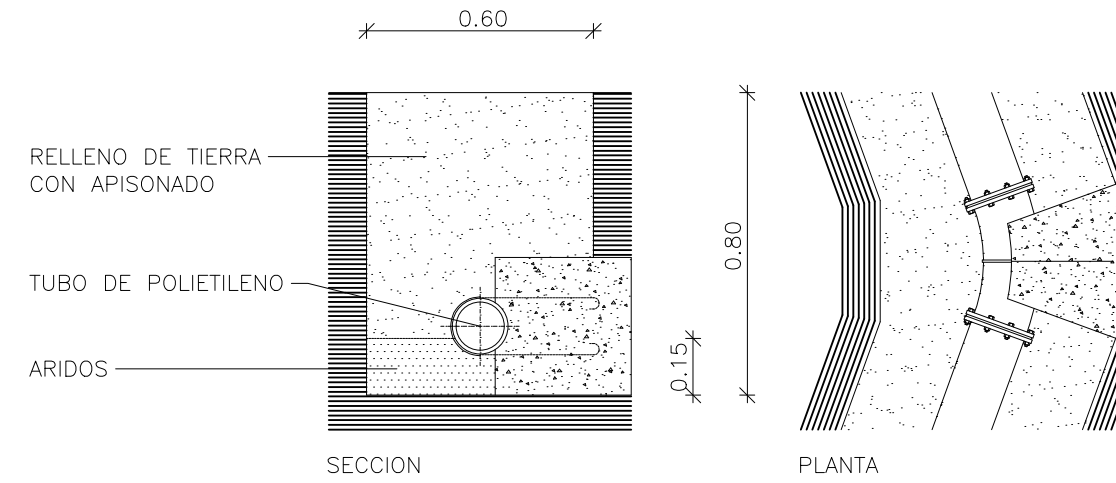
DETALLE: CONDUCCION DE POLIETILENO

E. 1/20



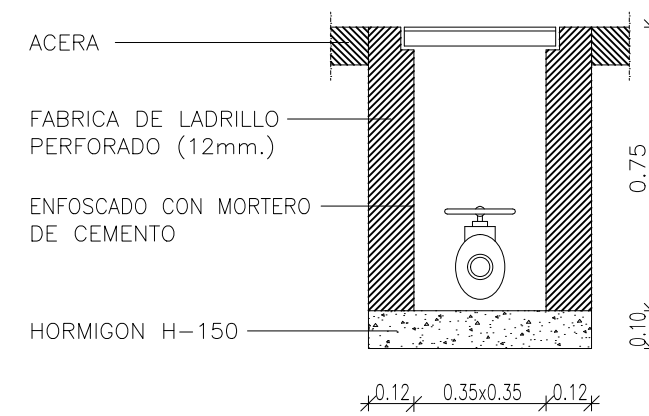
DETALLE: CODO DE 45º COLOCADO

E. 1/20



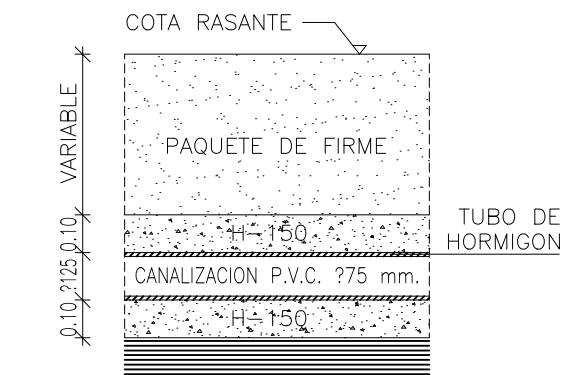
DETALLE: ARQUETA DE REGISTRO

E. 1/20



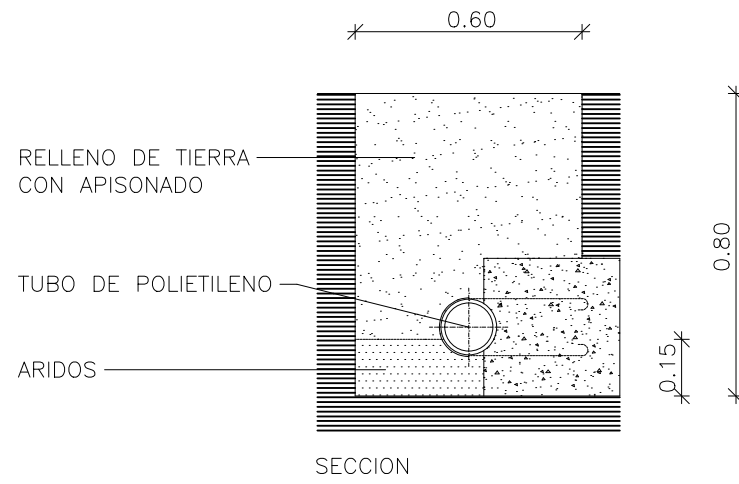
DETALLE: PROTECCION TUBERIA ABASTECIMIENTO EN CRUCE DE CALZADA

E. 1/20



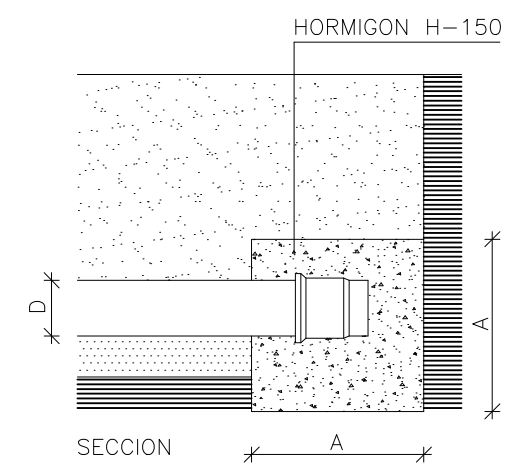
DETALLE: CODO DE 45º COLOCADO

E. 1/20



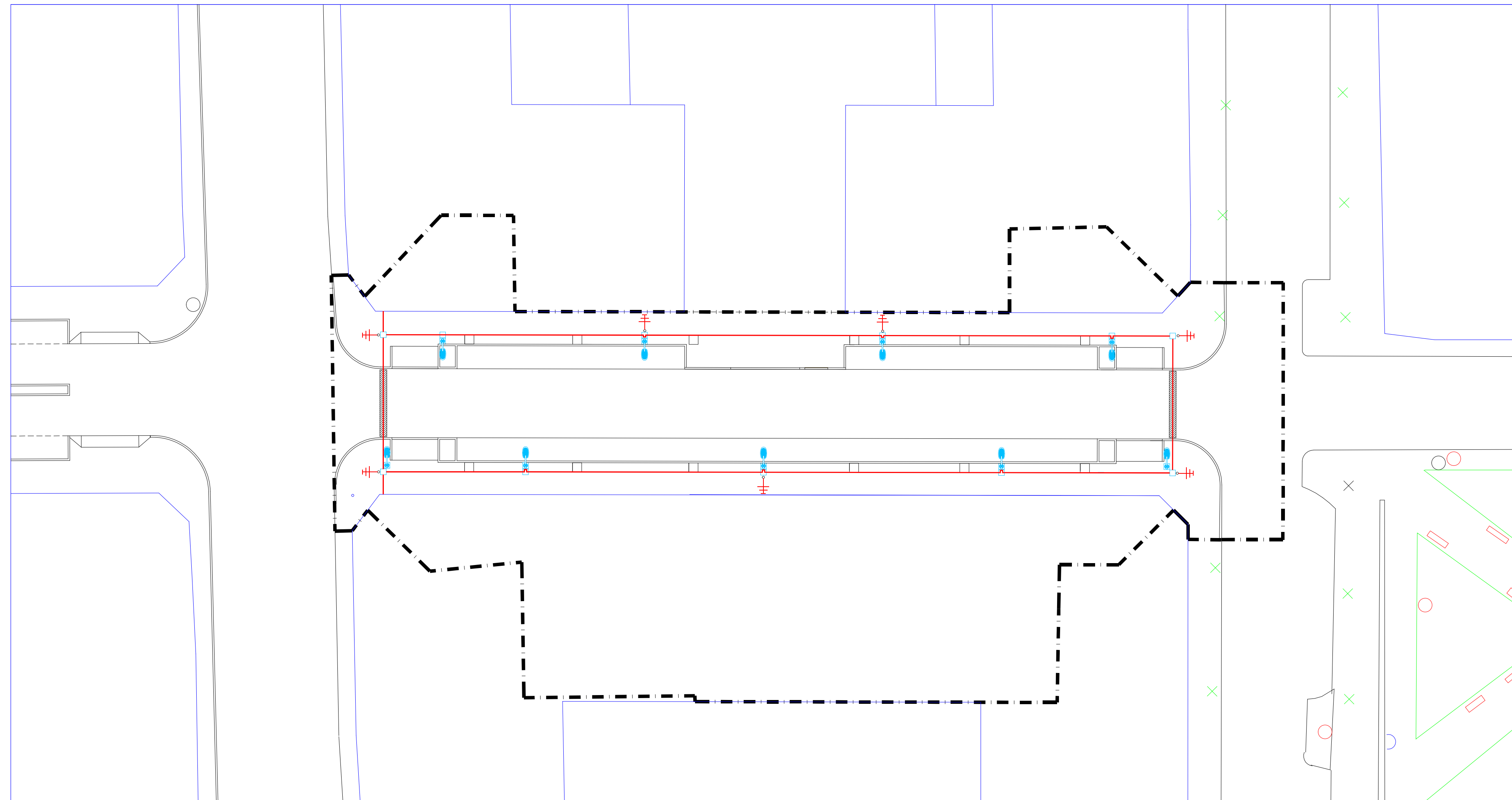
DETALLE: TAPON COLOCADO

E. 1/20



PROYECTO	Escala	Nº
	Dib.	12
Urbanización C/Valencia - Tramo Sur - amn		
PLANO	El Arquitecto Mpal.	La ITOP Mpal.
	Detalle Red de agua potable	
Luis Pérez Lores		Beatriz González

OFICINA TÉCNICA	Noviembre 2017
-----------------	----------------



Leyenda	
	4 x 6 mm ² + 16mm ² Cu.
	Columna 6mts. con luminaria LED
	Arqueta
	Protección cruces 2 tubos PE-AD. o 75mm. hormigonado
	Electrodo piqueta de CU de 1.50m.

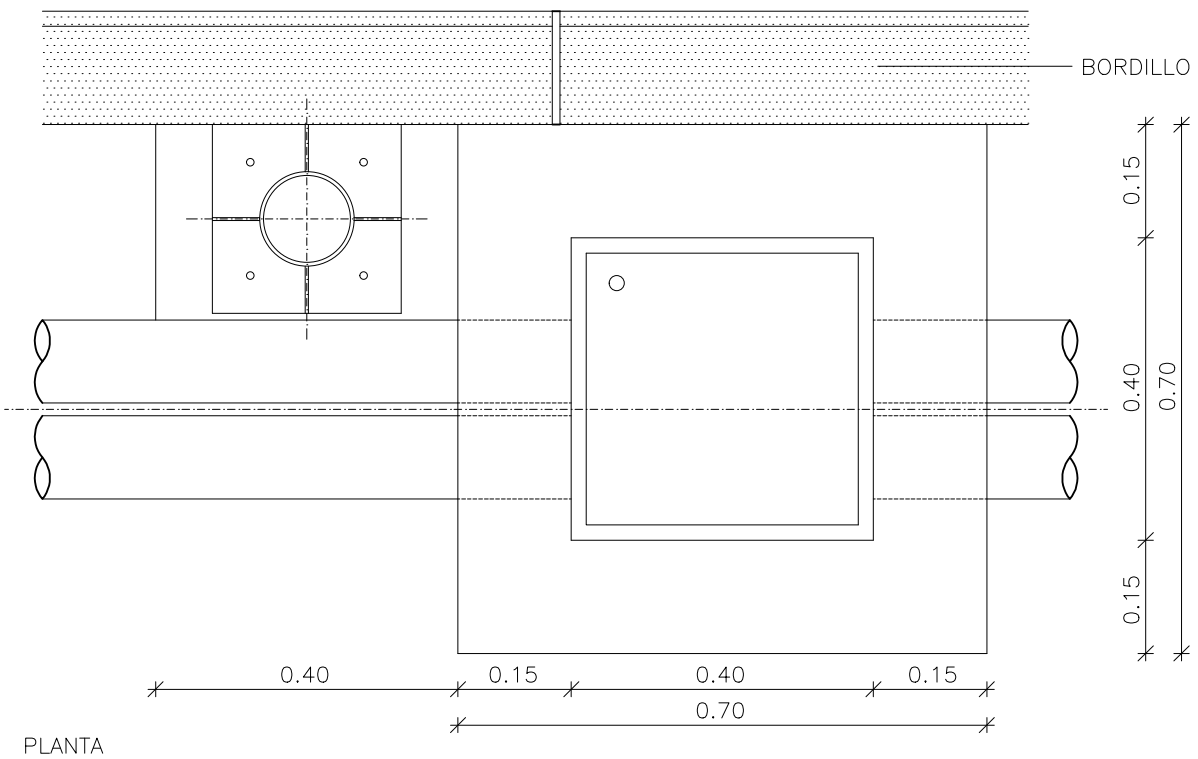
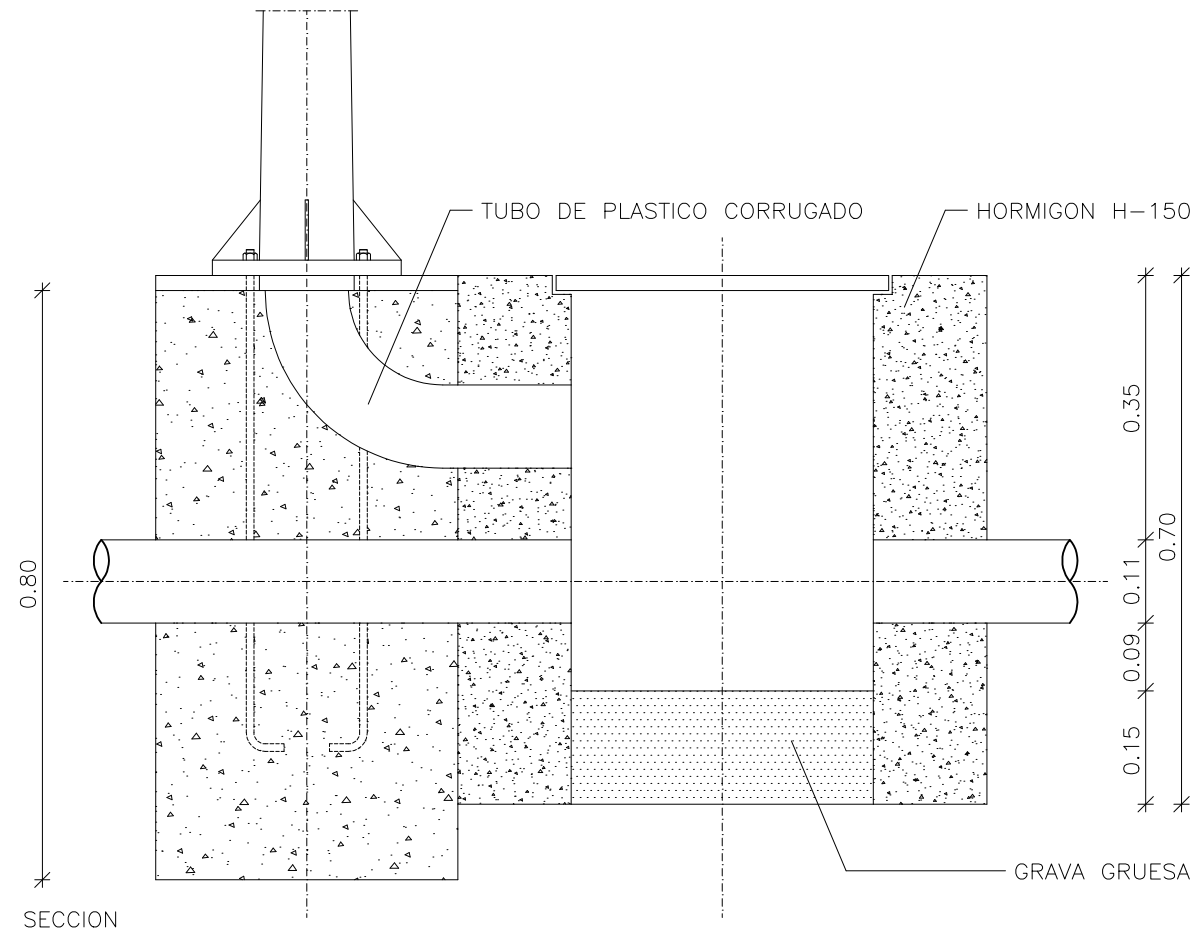

Ajuntament de Benicarló

PROYECTO Urbanización C/Valencia - Tramo Sur -	Escala 1/250	Nº 13
	Dib. amn	
PLANO Alumbrado público	El Arquitecto Mpal. Luis Pérez Lores	La ITOP Mpal. Beatriz González

OFICINA TÉCNICA	Noviembre 2017
------------------------	----------------

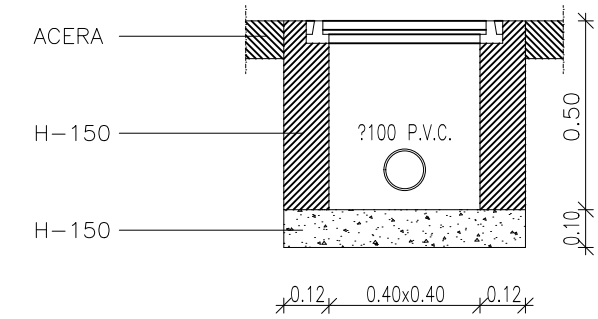
DETALLE: ARQUETA A PIE DE COLUMNA (6m.)

E. 1/10



DETALLE: ARQUETA DE REGISTRO

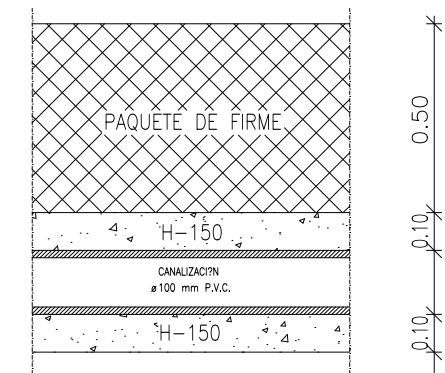
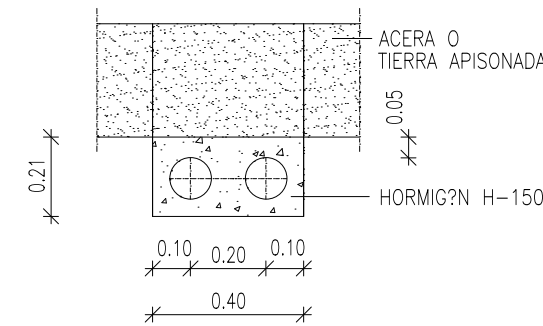
E. 1/20



DETALLE: PROTECCI?N DE CANALIZACI?N ALUMBRADO PUBLICO EN CRUCE DE CALZADA

E. 1/20

ZANJAS EN ACERA



**Ajuntament
de Benicarló**

PROYECTO

Urbanización C/Valencia - Tramo Sur -

Escala

Dib.

Nº

14

amn

PLANO

Detalle Alumbrado público

El Arquitecto Mpal.

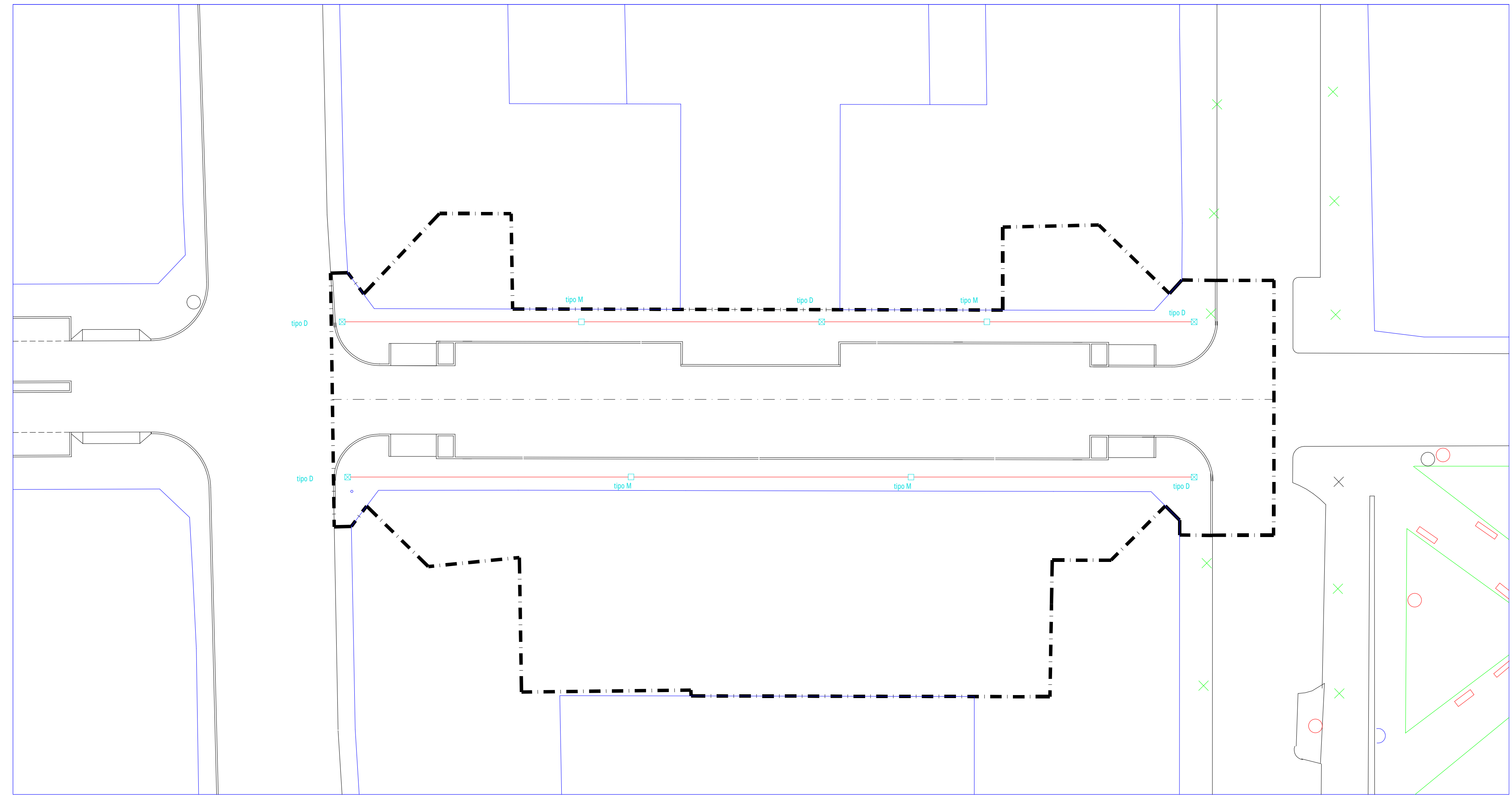
La ITOP Mpal.




Luis Pérez Lores

Beatriz González

OFICINA TÉCNICA

Noviembre 2017

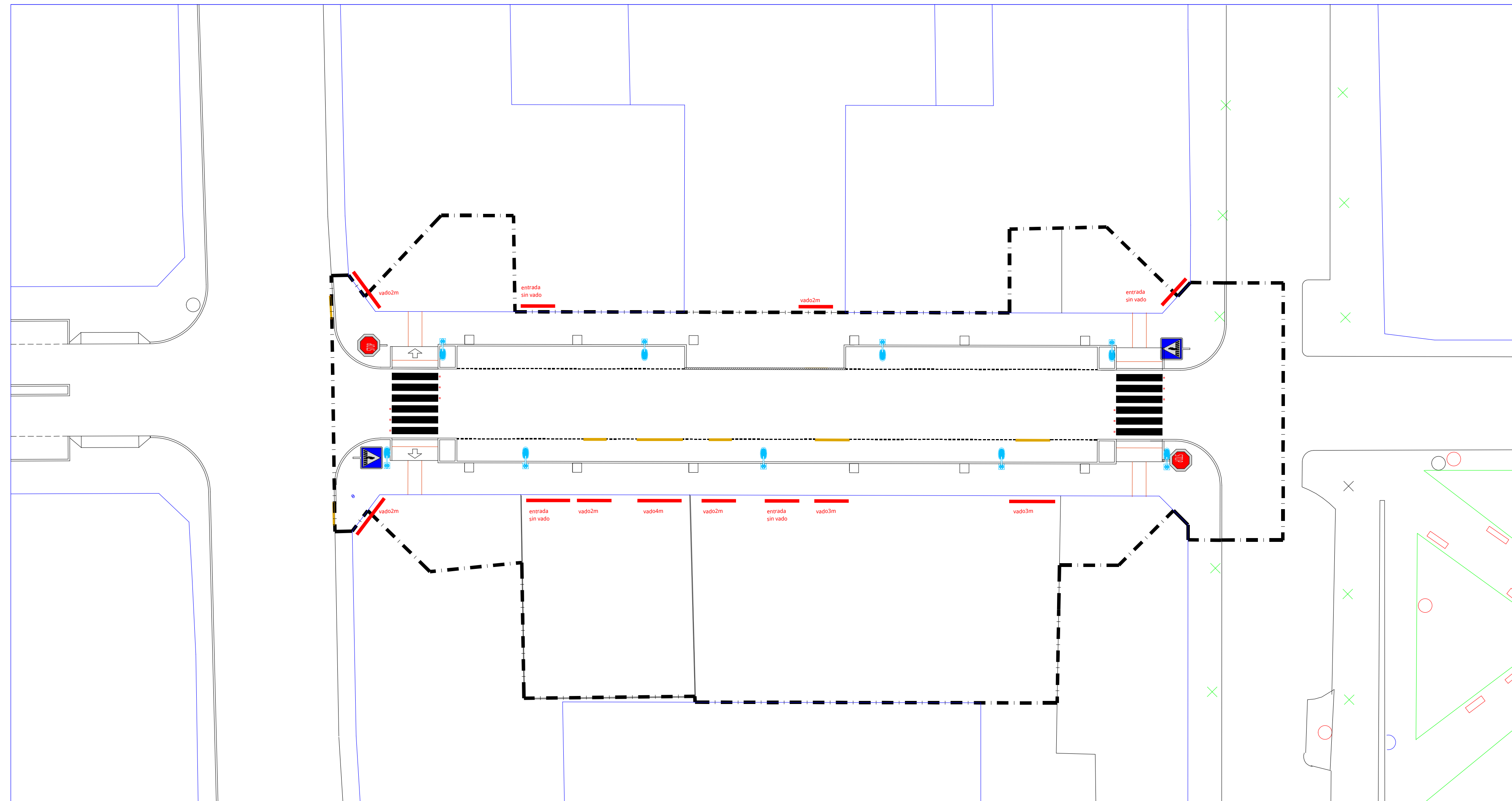


Leyenda	
	4x110+2x63 /
	Arqueta tipo D.
	Arqueta tipo M.


Ajuntament de Benicarló

PROYECTO Urbanización C/Valencia - Tramo Sur -	Escala 1/250	Nº 15
	Dib. amn	
PLANO Telefonía	El Arquitecto Mpal. La ITOP Mpal.	
	Luis Pérez Lores Beatriz González	

OFICINA TÉCNICA	Noviembre 2017
------------------------	----------------



Leyenda	
	R-2b Detención obligatoria
	S-13 situación paso de peatones
	Señalización horizontal
	Señalización horizontal amarilla (vados)


Ajuntament de Benicarló

PROYECTO Urbanización C/Valencia - Tramo Sur -	Escala 1/250	Nº 16
	Dib. amn	
PLANO Señalización de tráfico horizontal y vertical	El Arquitecto Mpal. Luis Pérez Lores	La ITOP Mpal. Beatriz González

OFICINA TÉCNICA	Noviembre 2017
------------------------	----------------



Ajuntament de Benicarló

**DOCUMENTO Nº 3.- PLIEGO DE CONDICIONES TÉCNICAS
PARTICULARES**



Ajuntament de Benicarló

o CAPITULO PRELIMINAR: DISPOSICIONES GENERALES

Naturaleza y objeto del pliego

Documentación del contrato de obra

1 CAPITULO I: CONDICIONES FACULTATIVAS

EPÍGRAFE 1º: DELIMITACION GENERAL DE FUNCIONES TÉCNICAS

El Arquitecto Director
El Aparejador o Arquitecto Técnico
El Coordinador de Seguridad y Salud durante la ejecución de la obra
El Constructor
El Promotor-El Coordinador de Gremios

EPÍGRAFE 2º: DE LAS OBLIGACIONES Y DERECHOS GENERALES DEL CONSTRUCTOR

Verificación de los documentos del Proyecto.
Plan de Seguridad y Salud
Oficina en la obra
Representación del Constructor
Presencia del Constructor en la obra
Trabajos no estipulados expresamente
Interpretaciones, aclaraciones y modificaciones de los documentos del Proyecto
Reclamaciones contra las órdenes de la Dirección Facultativa
Recusación por el Constructor del personal nombrado por el Arquitecto
Faltas de personal

EPÍGRAFE 3.º: PRESCRIPCIONES GENERALES RELATIVAS A LOS TRABAJOS, A LOS MATERIALES Y A LOS MEDIOS AUXILIARES

Caminos y accesos
Replanteo
Comienzo de la obra. Ritmo de ejecución de los trabajos
Orden de los trabajos
Facilidades para otros Constructores
Ampliación del Proyecto por causas imprevistas o de fuerza mayor
Prórroga por causa de fuerza mayor
Responsabilidad de la Dirección Facultativa en el retraso de la obra
Condiciones generales de ejecución de los trabajos
Obras ocultas
Trabajos defectuosos
Vicios ocultos
De los materiales y de los aparatos. Su procedencia
Presentación de muestras
Materiales no utilizables
Materiales y aparatos defectuosos
Gastos ocasionados por pruebas y ensayos
Limpieza de las obras
Obras sin prescripciones

EPÍGRAFE 4.º: DE LAS RECEPCIONES DE EDIFICIOS Y OBRAS ANEJAS

De las recepciones provisionales
Documentación final de la obra
Medición definitiva de los trabajos y liquidación provisional de la obra
Plazo de garantía
Conservación de las obras recibidas provisionalmente
De las recepciones de trabajos cuya contrata haya sido rescindida

2 CAPITULO II: CONDICIONES ECONÓMICAS

EPÍGRAFE I.º

Principio general

EPÍGRAFE 2.º: FIANZAS Y GARANTIAS

Fianzas
Fianza provisional
Ejecución de trabajos con cargo a la fianza
De su devolución en general
Devolución de la fianza en el caso de efectuarse recepciones parciales

EPÍGRAFE 3.º: DE LOS PRECIOS

Composición de los precios unitarios
Precios de contrata. Importe de contrata
Precios contradictorios
Reclamaciones de aumento de precios por causas diversas
Formas tradicionales de medir o de aplicar los precios
De la revisión de los precios contratados
Acopio de materiales



Ajuntament de Benicarló

EPÍGRAFE 4.º: OBRAS POR ADMINISTRACIÓN

- Administración
- Obras por Administración directa
- Obras por Administración delegada o indirecta
- Liquidación de obras por Administración
- Abono al Constructor de las cuentas de Administración delegada
- Normas para la adquisición de los materiales y aparatos
- Responsabilidad del Constructor en el bajo rendimiento de los obreros
- Responsabilidad del Constructor

EPÍGRAFE 5.º: DE LA VALORACIÓN Y ABONO DE LOS TRABAJOS

- Formas varias de abono de las obras
- Relaciones valoradas y certificaciones
- Mejoras de obras libremente ejecutadas
- Abono de trabajos presupuestados con partida alzada
- Abono de agotamientos y otros trabajos especiales no contratados
- Pagos
- Abono de trabajos ejecutados durante el plazo de garantía

EPÍGRAFE 6.º: DE LAS INDEMNIZACIONES MUTUAS

- Importe de la indemnización por retraso no justificado en el plazo de terminación de las obras
- Demora de los pagos

EPÍGRAFE 7.º: VARIOS

- Mejoras y aumentos de obra. Casos contrarios
- Unidades de obra defectuosas pero aceptables
- Seguro de las obras
- Conservación de la obra
- Uso por el Constructor de edificios o bienes del propietario

3 CAPITULO III: CONDICIONES QUE DEBEN CUMPLIR LOS MATERIALES

- 3.1 GENERALIDADES
- 3.2 AGUAS
- 3.3 ARIDOS A EMPLEAR EN MORTEROS Y HORMIGONES
- 3.4 MADERA
- 3.5 CEMENTO
- 3.6 HORMIGONES
- 3.7 ADITIVOS PARA HORMIGONES
- 3.8 MORTEROS Y LECHADAS DE CEMENTO
- 3.9 REDONDOS PARA ARMADURAS
- 3.10 ACERO EN PERFILES, PLETINAS Y CHAPAS
- 3.11 TAPAS Y MATERIALES DE FUNDICION
- 3.12 PINTURAS
- 3.13 RESPONSABILIDAD DEL CONSTRUCTOR
- 3.14 MATERIALES NO CONSIGNADOS EN ESTE PLIEGO
- 3.15 TRANSPORTE Y ALMACENAMIENTO

4 CAPITULO IV: UNIDADES DE OBRA

- 4.1 DESMONTE DE BORDILLO
- 4.2 DEMOLICIÓN DE HORMIGÓN EN CALZADAS Y ACERAS
- 4.3 DEMOLICIÓN DE FIRME FLEXIBLE DE CALZADAS
- 4.4 DEMOLICIÓN DE EDIFICACIONES
- 4.5 DEMOLICIÓN DE CONSTRUCCIONES VARIAS
- 4.6 TRANSPORTE DE ESCOMBROS A ECOPARQUE DE BURGOS
- 4.7 EXCAVACIÓN EN DESMONTE DE TIERRAS
- 4.8 TERRAPLÉN O RELLENO
- 4.9 EXCAVACIÓN EN ZANJAS Y POZOS
- 4.10 EXCAVACIÓN DE TIERRAS A MANO
- 4.11 RELLENO Y COMPACTACIÓN EN ZANJAS Y POZOS
- 4.12 RETIRADA Y REPOSICIÓN A NUEVA COTA DE REJILLA O TAPA DE REGISTRO
- 4.13 PERFILADO EN FONDO DE DESMONTE
- 4.14 ENTIBACIONES
- 4.15 ENCOFRADOS
- 4.16 OBRAS DE HORMIGÓN EN MASA O ARMADO
- 4.17 EXPLANADA
- 4.18 BASE DE ZAHORRA ARTIFICIAL
- 4.19 RIEGOS DE ADHERENCIA Y IMPRIMACIÓN
- 4.20 IMPERMEABILIZACIÓN DE LOSAS
- 4.21 IMPERMEABILIZACIÓN DE JUNTAS DE DILATACIÓN
- 4.22 MEZCLA BITUMINOSA EN CALIENTE
- 4.23 BORDILLO DE HORMIGÓN
- 4.24 BORDILLO PETREO
- 4.25 PAVIMENTO DE ADOQUÍN DE HORMIGÓN
- 4.26 PAVIMENTO DE ADOQUINES VIBRO PRENSADOS
- 4.27 PAVIMENTO DE ADOQUÍN DE GRANITO
- 4.28 PAVIMENTO DE BALDOSA



Ajuntament de Benicarló

- 4.29 PAVIMENTO DE PIEDRA NATURAL
- 4.30 TUBERÍA DE SANEAMIENTO
- 4.31 POZOS DE REGISTRO
- 4.32 SUMIDEROS
- 4.33 ACOMETIDA A RAMAL DE ALCANTARILLADO
- 4.34 TUBERÍA DE ABASTECIMIENTO Y RIEGO
- 4.35 VÁLVULAS
- 4.36 POZO DE REGISTRO PARA VÁLVULAS
- 4.37 ELEMENTOS ESPECÍFICOS DE LA RED DE RIEGO
- 4.38 CANALIZACIÓN DE LÍNEAS SUBTERRÁNEAS PARA ALUMBRADO PÚBLICO
- 4.39 ARQUETAS DE ALUMBRADO PÚBLICO
- 4.40 CIMENTACIÓN DE COLUMNAS Y BÁCULOS
- 4.41 COLUMNAS
- 4.42 COMPROBACIONES DE LA RED DE ALUMBRADO PÚBLICO
- 4.43 CANALIZACIÓN DE ENERGÍA ELÉCTRICA
- 4.44 LÍNEA AÉREA DE MEDIA TENSIÓN
- 4.45 LÍNEA SUBTERRÁNEA DE MEDIA TENSIÓN
- 4.46 CENTRO DE TRANSFORMACIÓN
- 4.47 ARQUETAS ENERGÍA ELÉCTRICA
- 4.48 RED DE TELECOMUNICACIONES
- 4.49 RED DE DISTRIBUCIÓN DE GAS
- 4.50 SEÑALIZACIÓN HORIZONTAL: MARCAS VIALES
- 4.51 SEÑALIZACIÓN VERTICAL
- 4.52 MANTO DE TIERRA VEGETAL FERTILIZADA
- 4.53 SUPERFICIES ENCESPEDADAS
- 4.54 PLANTACIONES
- 4.55 VERJA DE BARROTES PARA PISTAS POLIDEPORTIVAS
- 4.56 PARQUE DE JUEGOS INFANTILES

O CAPITULO PRELIMINAR DISPOSICIONES GENERALES

NATURALEZA Y OBJETO DEL PLIEGO GENERAL.

Artículo 1. El presente Pliego de Condiciones particulares del Proyecto tiene por finalidad regular la ejecución de las obras fijando los niveles técnicos y de calidad exigibles, precisando las intervenciones que corresponden, según el contrato y con arreglo a la legislación aplicable, al Promotor o dueño de la obra, al Constructor de la misma, sus técnicos y encargados, al Arquitecto y al Aparejador o Arquitecto Técnico, así como las relaciones entre todos ellos y sus correspondientes obligaciones en orden al cumplimiento del contrato de obra.

Se cumplirán en todo caso las determinaciones de la Ley, 38/1999 de 5 de Noviembre, de Ordenación de la Edificación (L.O.E.).

DOCUMENTACIÓN DEL CONTRATO DE OBRA.

Artículo 2. Integran el contrato los siguientes documentos relacionados por orden de prelación en cuanto al valor de sus especificaciones en caso de omisión o aparente contradicción:

- 1.º Las condiciones fijadas en el propio documento de contrato de empresa o arrendamiento de obra, si existiera.
- 2.º Memoria, planos, mediciones y presupuesto.
- 3.º El presente Pliego de Condiciones particulares.
- 4.º El Pliego de Condiciones de la Dirección general de Arquitectura.

Las órdenes e instrucciones de la Dirección facultativa de las obras se incorporan al Proyecto como interpretación, complemento o precisión de sus determinaciones.

En cada documento, las especificaciones literales prevalecen sobre las gráficas y en los planos, la cota prevalece sobre la medida a escala.

1 CAPITULO I CONDICIONES FACULTATIVAS

EPÍGRAFE 1.º DELIMITACION GENERAL DE FUNCIONES TÉCNICAS

1 CAPITULO I: CONDICIONES FACULTATIVAS

EL ARQUITECTO DIRECTOR

Artículo 3. Corresponde al Arquitecto Director:

- a) Verificar el replanteo y la adecuación de la cimentación y de la estructura proyectadas a las características geotécnicas del terreno.
- b) Resolver las contingencias que se produzcan en la obra y consignar en el Libro de órdenes y asistencias las instrucciones precisas para la correcta interpretación del proyecto.
- c) Elaborar a requerimiento del promotor o con su conformidad, eventuales modificaciones del proyecto, que vengan exigidas por la marcha de la obra siempre que las mismas se adapten a las disposiciones normativas contempladas y observadas en la redacción del proyecto.
- e) Suscribir el acta de replanteo o de comienzo de obra y el certificado final de obra, así como conformar las certificaciones parciales y la liquidación final de las unidades de obra ejecutadas, con los visados que en su caso fueran preceptivos.
- f) Elaborar y suscribir la documentación de la obra ejecutada para entregarla al promotor, con los visados que en su caso fueran preceptivos.
- g) Coordinar la intervención en obra de otros técnicos que, en su caso, concurran a la dirección con función propia en aspectos parciales de su especialidad.

EL APAREJADOR O ARQUITECTO TÉCNICO / ITOP

Artículo 4. Corresponde al Aparejador o Arquitecto Técnico / ITOP

- a) Verificar la recepción en obra de los productos de construcción, ordenando la realización de ensayos y pruebas precisas.
- b) Dirigir la ejecución material de la obra comprobando los replanteos, los materiales, la correcta ejecución y disposición de los elementos constructivos y de las instalaciones, de acuerdo con el proyecto y con las instrucciones del director de obra.
- c) Consignar en el Libro de órdenes y asistencias las instrucciones precisas.
- d) Suscribir el acta de replanteo o de comienzo de obra y el certificado final de obra, así como elaborar y suscribir las certificaciones parciales y la liquidación final de las unidades de obra ejecutadas.
- e) Colaborar con los restantes agentes en la elaboración de la documentación de la obra ejecutada, aportando los resultados del control realizado.

EL COORDINADOR DE SEGURIDAD Y SALUD DURANTE LA EJECUCION DE LA OBRA

Artículo 5. Corresponde al Coordinador de seguridad y salud :

- a) Aprobar antes del comienzo de la obra, el Plan de Seguridad y Salud redactado por el constructor
- b) Tomar las decisiones técnicas y de organización con el fin de planificar los distintos trabajos o fases de trabajo que vayan a desarrollarse simultánea o sucesivamente.
- c) Coordinar las actividades de la obra para garantizar que los Constructores, los subConstructores y los trabajadores autónomos apliquen de manera coherente y responsable los principios de acción preventiva.
- d) Contratar las instalaciones provisionales, los sistemas de seguridad y salud, y la aplicación correcta de los métodos de trabajo.
- e) Adoptar las medidas necesarias para que sólo las personas autorizadas puedan acceder a las obras.

EL CONSTRUCTOR

Artículo 6. Corresponde al Constructor:

- a) Organizar los trabajos de construcción, redactando los planes de obra que se precisen y proyectando o autorizando las instalaciones provisionales y medios auxiliares de la obra.
- b) Elaborar, antes del comienzo de las obras, el Plan de Seguridad y Salud de la obra en aplicación del estudio correspondiente, y disponer, en todo caso, la ejecución de las medidas preventivas, velando por su cumplimiento y por la observancia de la normativa vigente en materia de seguridad e higiene en el trabajo.
- c) Ejecutar la obra con sujeción al proyecto, a la legislación aplicable y a las instrucciones del directo de obra y del directo de la ejecución de la obra, a fin de alcanzar la calidad exigida en el proyecto.
- d) Tener la titulación o capacitación profesional que habilita para el cumplimiento de las condiciones exigibles para actuar como constructor.
- e) Designar al jefe de obra que asumirá la representación técnica del constructor en la obra y que por su titulación o experiencia deberá tener la capacitación adecuada de acuerdo con las características y la complejidad de la obra.
- f) Asignar a la obra los medios humanos y materiales que su importancia requiera
- g) Formalizar las subcontrataciones de determinadas parte o instalaciones de la obra dentro de los límites establecidos en el contrato.
- h) Firmar el acta de replanteo o de comienzo y el acta de recepción de la obra.
- i) Facilitar al director de obra los datos necesarios para la elaboración de la documentación de la obra ejecutada.
- j) Suscribir las garantías suscritas en el artículo 19 de la L.O.E.
- k) Asegurar la idoneidad de todos y cada uno de los materiales y elementos constructivos que se utilicen, comprobando los preparados en obra y rechazando, por iniciativa propia o por prescripción del Aparejador o Arquitecto Técnico, los suministros o prefabricados que no cuenten con las garantías o documentos de idoneidad requeridos por las normas de aplicación.
- l) Custodiar el Libro de órdenes y seguimiento de la obra, y dar el enterado a las anotaciones que se practiquen en el mismo.
- ll) Facilitar al Aparejador o Arquitecto Técnico, con antelación suficiente, los materiales precisos para el cumplimiento de su cometido.
- m) Concertar los seguros de accidentes de trabajo y de daños a terceros durante la obra.

EL PROMOTOR - COORDINADOR DE GREMIOS

Artículo 7. Corresponde al Promotor- Coordinador de Gremios:

Cuando el promotor, cuando en lugar de encomendar la ejecución de las obras a un Constructor general, contrate directamente a varias empresas o trabajadores autónomos para la realización de determinados trabajos de la obra, asumirá las funciones definidas para el constructor en el artículo 6.

EPÍGRAFE 2.º DE LAS OBLIGACIONES Y DERECHOS GENERALES DEL CONSTRUCTOR O CONSTRUCTOR

VERIFICACIÓN DE LOS DOCUMENTOS DEL PROYECTO

Artículo 8. Antes de dar comienzo a las obras, el Constructor manifestará que la documentación aportada le resulta suficiente para la comprensión de la totalidad de la obra contratada, o en caso contrario, solicitará por escrito las aclaraciones pertinentes.

OFICINA EN LA OBRA

Artículo 9. . El Constructor habilitará en la obra una oficina, convenientemente acondicionada para que en ella se pueda trabajar con normalidad a cualquier hora de la

jornada laboral. En dicha oficina tendrá siempre a disposición de la Dirección Facultativa:

- El Proyecto de Ejecución.
- La Licencia de Obras.
- El Libro de Órdenes y Asistencias.
- El Plan de Seguridad e Higiene.
- El Libro de Incidencias.
- El Reglamento y Ordenanza de Seguridad e Higiene en el Trabajo.
- La documentación de los seguros mencionados en el artículo 6m .

Dispondrá además el Constructor una oficina para la Dirección facultativa

REPRESENTACIÓN DEL CONSTRUCTOR

Artículo 10. El Constructor viene obligado a comunicar al promotor y a la Dirección Facultativa, la persona designada como delegado suyo en la obra, que tendrá el carácter de Jefe de la misma, con dedicación plena y con facultades para representarle y adoptar en todo momento cuantas decisiones competan a la contrata.

Serán sus funciones las del Constructor según se especifica en el artículo 6.

Cuando la importancia de las obras lo requiera y así se consigne en el Pliego de "Condiciones particulares de índole facultativa", el Delegado del Constructor será un facultativo de grado superior o grado medio, según los casos.

El incumplimiento de esta obligación o, en general, la falta de cualificación suficiente por parte del personal según la naturaleza de los trabajos, facultará al Arquitecto para ordenar la paralización de las obras sin derecho a reclamación alguna, hasta que se subsane la deficiencia.

PRESENCIA DEL CONSTRUCTOR EN LA OBRA

Artículo 11. El Constructor, por sí o por medio de sus técnicos, o encargados estará presente durante la jornada legal de trabajo y acompañará al Arquitecto o al Aparejador o Arquitecto Técnico, en las visitas que hagan a las obras, poniéndose a su disposición para la práctica de los reconocimientos que se consideren necesarios y suministrándoles los datos precisos para la comprobación de mediciones y liquidaciones.

TRABAJOS NO ESTIPULADOS EXPRESAMENTE

Artículo 12. Es obligación de la contrata el ejecutar cuando sea necesario para la buena construcción y aspecto de las obras, aun cuando no se halle expresamente determinado en los documentos de Proyecto, siempre que, sin separarse de su espíritu y recta interpretación, lo disponga el Arquitecto dentro de los límites de posibilidades que los presupuestos habiliten para cada unidad de obra y tipo de ejecución.

Se requerirá reformado de proyecto con consentimiento expreso del promotor, toda variación que suponga incremento de precios de alguna unidad de obra en más del 20 por 100 ó en más de un 10 por 100 del total del presupuesto.

INTERPRETACIONES, ACLARACIONES Y MODIFICACIONES DE LOS DOCUMENTOS DEL PROYECTO

Artículo 13. Cuando se trate de aclarar, interpretar o modificar preceptos de los Pliegos de Condiciones o indicaciones de los documentos del proyecto, incluso planos o croquis, las órdenes e instrucciones correspondientes se comunicarán al Constructor, pudiendo éste solicitar que se le comuniquen por escrito, con los detalles necesarios para la correcta ejecución de la obra.

Cualquier reclamación que crea oportuno hacer el Constructor en contra de las disposiciones tomadas por éstos, habrá de dirigirla, dentro del plazo de tres días, a quien la hubiere dictado, el cual dará al Constructor el correspondiente recibo, si éste lo solicitase.

Artículo 14. El Constructor podrá requerir del Arquitecto o del Aparejador o Arquitecto Técnico, según sus respectivos cometidos, las instrucciones o aclaraciones que se precisen para la correcta interpretación y ejecución de lo proyectado.

RECLAMACIONES CONTRA LAS ÓRDENES DE LA DIRECCION FACULTATIVA

Artículo 15. Las reclamaciones que el Constructor quiera hacer contra las órdenes o instrucciones dimanadas de la Dirección Facultativa, solo podrá presentarlas, ante el promotor, si son de orden económico y de acuerdo con las condiciones estipuladas en los Pliegos de Condiciones correspondientes. Contra disposiciones de orden técnico del Arquitecto o del Aparejador o Arquitecto Técnico / ITOP, no se admitirá reclamación alguna, pudiendo el Constructor salvar su responsabilidad, si lo estima oportuno, mediante exposición razonada dirigida al Arquitecto, el cual podrá limitar su contestación al acuse de recibo, que en todo caso será obligatorio para este tipo de reclamaciones.

RECUSACIÓN POR EL CONSTRUCTOR DEL PERSONAL NOMBRADO POR EL ARQUITECTO

Artículo 16. El Constructor no podrá recusar a los Arquitectos, Aparejadores / ITOP o personal encargado por éstos de la vigilancia de las obras, ni pedir que por parte del promotor se designen otros facultativos para los reconocimientos y mediciones.

Cuando se crea perjudicado por la labor de éstos procederá de acuerdo con lo estipulado en el artículo precedente, pero sin que por esta causa puedan interrumpirse ni perturbarse la marcha de los trabajos.

FALTAS DEL PERSONAL

Artículo 17. El Arquitecto, en supuestos de desobediencia a sus instrucciones, manifiesta incompetencia o negligencia grave que comprometan o perturben la marcha de los trabajos, podrá requerir al Constructor para que aparte de la obra a los dependientes u operarios causantes de la perturbación.

Artículo 18. El Constructor podrá subcontratar capítulos o unidades de obra a otros Constructores e industriales, con sujeción en su caso, a lo estipulado en el Contrato de obras y sin perjuicio de sus obligaciones como Constructor general de la obra.

EPÍGRAFE 3.º

PRESCRIPCIONES GENERALES RELATIVAS A LOS TRABAJOS, A LOS MATERIALES Y A LOS MEDIOS AUXILIARES

CAMINOS Y ACCESOS

Artículo 19. El Constructor dispondrá por su cuenta los accesos a la obra y el cerramiento o vallado de ésta.

El Coordinador de seguridad y salud podrá exigir su modificación o mejora.

REPLANTEO

Artículo 20. El Constructor iniciará las obras con el replanteo de las mismas en el terreno, señalando las referencias principales que mantendrá como base de ulteriores replanteos parciales. Dichos trabajos se considerarán a cargo del Constructor e incluido en su oferta.

El Constructor someterá el replanteo a la aprobación del Aparejador o Arquitecto Técnico / ITOP y una vez esto haya dado su conformidad preparará un acta acompañada de un plano que deberá ser aprobada por el Arquitecto, siendo responsabilidad del Constructor la omisión de este trámite.

COMIENZO DE LA OBRA. RITMO DE EJECUCIÓN DE LOS TRABAJOS

Artículo 21. El Constructor dará comienzo a las obras en el plazo marcado en el Contrato suscrito con el Promotor, desarrollándolas en la forma necesaria para que dentro de los períodos parciales en aquél señalados queden ejecutados los trabajos correspondientes y, en consecuencia, la ejecución total se lleve a efecto dentro del plazo exigido en el Contrato.

De no existir mención alguna al respecto en el contrato de obra, se estará al plazo previsto en el Estudio de Seguridad y Salud, y si este tampoco lo contemplara, las

obras deberán comenzarse un mes antes de que venza el plazo previsto en las normativas urbanísticas de aplicación.

Obligatoriamente y por escrito, deberá el Constructor dar cuenta al Arquitecto y al Aparejador o Arquitecto Técnico y al Coordinador de seguridad y salud del comienzo de los trabajos al menos con tres días de antelación.

ORDEN DE LOS TRABAJOS

Artículo 22. En general, la determinación del orden de los trabajos es facultad de la contrata, salvo aquellos casos en que, por circunstancias de orden técnico, estime conveniente su variación la Dirección Facultativa.

FACILIDADES PARA OTROS CONSTRUCTORES

Artículo 23. De acuerdo con lo que requiera la Dirección Facultativa, el Constructor General deberá dar todas las facilidades razonables para la realización de los trabajos que le sean encomendados a todos los demás Constructores que intervengan en la obra. Ello sin perjuicio de las compensaciones económicas a que haya lugar entre Constructor por utilización de medios auxiliares o suministros de energía u otros conceptos.

En caso de litigio, ambos Constructor estarán a lo que resuelva la Dirección Facultativa.

AMPLIACIÓN DEL PROYECTO POR CAUSAS IMPREVISTAS O DE FUERZA MAYOR

Artículo 24. Cuando sea preciso por motivo imprevisto o por cualquier accidente, ampliar el Proyecto, no se interrumpirán los trabajos, continuándose según las instrucciones dadas por el Arquitecto en tanto se formula o se tramita el Proyecto Reformado.

El Constructor está obligado a realizar con su personal y sus materiales cuanto la Dirección de las obras disponga para apeos, apuntalamientos, derribos, recalzos o cualquier otra obra de carácter urgente, anticipando de momento este servicio, cuyo importe le será consignado en un presupuesto adicional o abonado directamente, de acuerdo con lo que se convenga.

PRORROGA POR CAUSA DE FUERZA MAYOR

Artículo 25. Si por causa de fuerza mayor o independiente de la voluntad del Constructor, éste no pudiese comenzar las obras, o tuviese que suspenderlas, o no le fuera posible terminarlas en los plazos prefijados, se le otorgará una prórroga proporcionada para el cumplimiento de la contrata, previo informe favorable del Arquitecto. Para ello, el Constructor expondrá, en escrito dirigido al Arquitecto, la causa que impide la ejecución o la marcha de los trabajos y el retraso que por ello se originaría en los plazos acordados, razonando debidamente la prórroga que por dicha causa solicita.

RESPONSABILIDAD DE LA DIRECCIÓN FACULTATIVA EN EL RETRASO DE LA OBRA

Artículo 26. El Constructor no podrá excusarse de no haber cumplido los plazos de obras estipulados, alegando como causa la carencia de planos u órdenes de la Dirección Facultativa, a excepción del caso en que habiéndolo solicitado por escrito no se le hubiesen proporcionado.

CONDICIONES GENERALES DE EJECUCIÓN DE LOS TRABAJOS

Artículo 27. Todos los trabajos se ejecutarán con estricta sujeción al Proyecto, a las modificaciones del mismo que previamente hayan sido aprobadas y a las órdenes e instrucciones que bajo su responsabilidad impartan el Arquitecto o el Aparejador o Arquitecto Técnico, o el coordinador de seguridad y salud, al Constructor, dentro de las limitaciones presupuestarias y de conformidad con lo especificado en el artículo 12.

OBRAS OCULTAS

Artículo 28. De todos los trabajos y unidades de obra que hayan de quedar ocultos a la terminación del edificio, el constructor levantará los planos precisos para que queden perfectamente definidos; estos documentos se extenderán por triplicado, entregándose: uno, al Arquitecto; otro, al Aparejador; y, el tercero, al Constructor, firmados todos ellos por los tres. Dichos planos, que deberán ir suficientemente acotados, se considerarán documentos indispensables e irrecusables para efectuar las mediciones.

TRABAJOS DEFECTUOSOS

Artículo 29. El Constructor debe emplear los materiales que cumplan las condiciones exigidas en el Proyecto, y realizará todos y cada uno de los trabajos contratados de acuerdo con lo especificado también en dicho documento.

Por ello, y hasta que tenga lugar la recepción sin reservas del edificio, es responsable de la ejecución de los trabajos que ha contratado y de las faltas y defectos que en éstos puedan existir por su mala ejecución o por la deficiente calidad de los materiales empleados o aparatos colocados, sin que le exonere de responsabilidad el control que compete al Aparejador o Arquitecto Técnico, ni tampoco el hecho de que estos trabajos hayan sido valorados en las certificaciones parciales de obra, que siempre se entenderán extendidas y abonadas a buena cuenta.

Como consecuencia de lo anteriormente expresado, cuando el Aparejador o Arquitecto Técnico / ITOP advierta vicios o defectos en los trabajos ejecutados, o que los materiales empleados o los aparatos colocados no reúnen las condiciones preceptuadas, ya sea en el curso de la ejecución de los trabajos, o finalizados éstos, y antes de verificarse la recepción definitiva de la obra, podrá disponer que las partes defectuosas sean demolidas y reconstruidas de acuerdo con lo contratado, y todo ello a expensas de la contrata. Si ésta no estimase justa la decisión y se negase a la demolición y reconstrucción ordenadas, se planteará la cuestión ante el Arquitecto de la obra, quien resolverá.

VICIOS OCULTOS

Artículo 30. Si el Aparejador o Arquitecto Técnico / ITOP tuviese fundadas razones para creer en la existencia de vicios ocultos de construcción en las obras ejecutadas, ordenará efectuar en cualquier tiempo, y antes de la recepción de la obra, los ensayos, destructivos o no, que crea necesarios para reconocer los trabajos que suponga defectuosos, dando cuenta de la circunstancia al Arquitecto.

Los gastos que se ocasionen serán de cuenta del Constructor, siempre que los vicios existan realmente, en caso contrario serán a cargo del Promotor.

DE LOS MATERIALES Y DE LOS APARATOS. SU PROCEDENCIA

Artículo 31. El Constructor tiene libertad de proveerse de los materiales y aparatos de todas clases en los puntos que le parezca conveniente, excepto en los casos en que el Proyecto preceptúe una procedencia determinada.

Obligatoriamente, y antes de proceder a su empleo o acopio, el Constructor deberá presentar al Aparejador o Arquitecto Técnico una lista completa de los materiales y aparatos que vaya a utilizar en la que se especifiquen todas las indicaciones sobre marcas, calidades, procedencia e idoneidad de cada uno de ellos.

PRESENTACIÓN DE MUESTRAS

Artículo 32. A petición del Arquitecto, el Constructor le presentará las muestras de los materiales siempre con la antelación prevista en el Calendario de la Obra.

MATERIALES NO UTILIZABLES

Artículo 33. El Constructor, a su costa, transportará y colocará, agrupándolos ordenadamente y en el lugar adecuado, los materiales procedentes de las excavaciones, derribos, etc., que no sean utilizables en la obra.

Se retirarán de ésta o se llevarán al vertedero, cuando así estuviese establecido en el Proyecto.

Si no se hubiese preceptuado nada sobre el particular, se retirarán de ella cuando así lo ordene el Aparejador o Arquitecto Técnico, pero acordando previamente con el Constructor su justa tasación, teniendo en cuenta el valor de dichos materiales y los gastos de su transporte.

MATERIALES Y APARATOS DEFECTUOSOS

Artículo 34. Cuando los materiales, elementos de instalaciones o aparatos no fuesen de la calidad prescrita en este Pliego, o no tuvieran la preparación en él exigida o, en fin, cuando la falta de prescripciones formales de aquél, se reconociera o demostrara que no eran adecuados para su objeto, el Arquitecto a instancias del Aparejador o Arquitecto Técnico / ITOP, dará orden al Constructor de sustituirlos por otros que satisfagan las condiciones o llenen el objeto a que se destinen.

Si a los quince (15) días de recibir el Constructor orden de que retire los materiales que no estén en condiciones, no ha sido cumplida, podrá hacerlo el Promotor cargando los gastos a la contrata.

Si los materiales, elementos de instalaciones o aparatos fueran de calidad inferior a la preceptuada pero no defectuosos, y aceptables a juicio del Arquitecto, se recibirán pero con la rebaja del precio que aquél determine, a no ser que el Constructor prefiera sustituirlos por otros en condiciones.

GASTOS OCASIONADOS POR PRUEBAS Y ENSAYOS

Artículo 35. Todos los gastos originados por las pruebas y ensayos de materiales o elementos que intervengan en la ejecución de las obras, serán de cuenta del Constructor.

Todo ensayo que no haya resultado satisfactorio o que no ofrezca las suficientes garantías podrá comenzarse de nuevo a cargo del mismo.

LIMPIEZA DE LAS OBRAS

Artículo 36. Es obligación del Constructor mantener limpias las obras y sus alrededores, tanto de escombros como de materiales sobrante, hacer desaparecer las instalaciones provisionales que no sean necesarias, así como adoptar las medidas y ejecutar todos los trabajos que sean necesarios para que la obra ofrezca buen aspecto.

OBRAS SIN PRESCRIPCIONES

Artículo 37. En la ejecución de trabajos que entran en la construcción de las obras y para los cuales no existan prescripciones consignadas explícitamente en el Proyecto, el Constructor se atenderá, en primer término, a las instrucciones que dicte la Dirección Facultativa de las obras y, en segundo lugar, a las determinaciones del Código Técnico de la Edificación y, con carácter complementario, al Pliego General de la Dirección General de Arquitectura, o en su defecto, en lo dispuesto en las Normas Tecnológicas de la Edificación (NTE), cuando estas sean aplicables.

EPÍGRAFE 4.º DE LAS RECEPCIONES DE EDIFICIOS Y OBRAS ANEJAS

DE LAS RECEPCIONES PROVISIONALES

Artículo 38. Treinta días antes de dar fin a las obras, comunicará el Arquitecto al Promotor la proximidad de su terminación a fin de convenir la fecha para el acto de recepción provisional.

Esta se realizará con la intervención del Promotor, del Constructor, del Arquitecto y del Aparejador o Arquitecto Técnico / ITOP. Se convocará también a los restantes técnicos que, en su caso, hubiesen intervenido en la dirección con función propia en aspectos parciales o unidades especializadas.

Practicado un detenido reconocimiento de las obras, se extenderá un Certificado Final de Obra y si alguno lo exigiera, se levantará un acta con tantos ejemplares como intervinientes y firmados por todos ellos. Desde esta fecha empezará a correr el plazo de garantía, si las obras se hallasen en estado de ser admitidas sin reservas.

Cuando las obras no se hallen en estado de ser recibidas, se hará constar en el acta y se darán al Constructor las oportunas instrucciones para remediar los defectos observados, fijando un plazo para subsanarlos, expirado el cual, se efectuará un nuevo reconocimiento a fin de proceder a la recepción de la obra.

Si el Constructor no hubiese cumplido, podrá declararse resuelto el contrato con pérdida de la fianza o de la retención practicada por el Promotor.

DOCUMENTACIÓN FINAL DE LA OBRA

Artículo 39. El Arquitecto Director facilitará al Promotor la documentación final de las obras, con las especificaciones y contenido dispuestos por la legislación vigente.

MEDICIÓN DEFINITIVA DE LOS TRABAJOS Y LIQUIDACIÓN PROVISIONAL DE LA OBRA

Artículo 40. Recibidas las obras, se procederá inmediatamente por el Aparejador o Arquitecto Técnico / ITOP a su medición definitiva, con precisa asistencia del Constructor o de su representante. Se extenderá la oportuna certificación por triplicado que, conformada por el Arquitecto con su firma, servirá para el abono por la Propiedad del saldo resultante salvo la cantidad retenida en concepto de fianza o recepción.

PLAZO DE GARANTÍA

Artículo 41. El plazo de garantía deberá estipularse en el Contrato suscrito entre la Propiedad y el Constructor. Se ajustará a las prescripciones de la L.O.E. y en cualquier caso nunca deberá ser inferior a un año.

Si durante el primer año el Constructor no llevase a cabo las obras de conservación o reparación a que viniese obligado, estas se llevarán a cabo con cargo a la fianza o a la retención.

CONSERVACIÓN DE LAS OBRAS RECIBIDAS PROVISIONALMENTE

Artículo 42. Los gastos de conservación durante el plazo de garantía comprendido entre las recepciones provisional y definitiva, correrán a cargo del Constructor.

Si el edificio fuese ocupado o utilizado antes de la recepción definitiva, la guarda, limpieza y reparaciones causadas por el uso correrán a cargo del propietario y las reparaciones por vicios de obra o por defectos en las instalaciones, serán a cargo de la contrata.

DE LAS RECEPCIONES DE TRABAJOS CUYA CONTRATA HAYA SIDO RESCINDIDA

Artículo 43. En el caso de resolución del contrato, el Constructor vendrá obligado a retirar, en el plazo que se fije en el Contrato suscrito entre el Promotor y el Constructor, o de no existir plazo, en el que establezca el Arquitecto Director, la maquinaria, medios auxiliares, instalaciones, etc., a resolver los subcontratos que tuviese concertados y a dejar la obra en condiciones de ser reanudada por otra empresa.

Las obras y trabajos terminados por completo se recibirán con los trámites establecidos en el artículo 35.

Para las obras y trabajos no terminados pero aceptables a juicio del Arquitecto Director, se efectuará una sola y definitiva recepción.

EPÍGRAFE 1.º
PRINCIPIO GENERAL

2 CAPITULO II: CONDICIONES ECONÓMICAS

Artículo 44. Todos los que intervienen en el proceso de construcción tienen derecho a percibir puntualmente las cantidades devengadas por su correcta actuación con arreglo a las condiciones contractualmente establecidas.

Artículo 45. El Promotor, el Constructor y, en su caso, los técnicos pueden exigirse recíprocamente las garantías adecuadas al cumplimiento puntual de sus obligaciones de pago.

EPÍGRAFE 2.º
FIANZAS Y GARANTIAS

Artículo 46. El Constructor garantizará la correcta ejecución de los trabajos en la forma prevista en el Proyecto.

FIANZA PROVISIONAL

Artículo 47. En el caso de que la obra se adjudique por subasta pública, el depósito provisional para tomar parte en ella se especificará en el anuncio de la misma.

El Constructor a quien se haya adjudicado la ejecución de una obra o servicio para la misma, deberá depositar la fianza en el punto y plazo fijados en el anuncio de la subasta.

La falta de cumplimiento de este requisito dará lugar a que se declare nula la adjudicación, y el adjudicatario perderá el depósito provisional que hubiese hecho para tomar parte en la subasta.

EJECUCIÓN DE TRABAJOS CON CARGO A LA FIANZA

Artículo 48. Si el Constructor se negase a hacer por su cuenta los trabajos precisos para ultimar la obra en las condiciones contratadas, el Arquitecto-Director, en nombre y representación del Promotor, los ordenará ejecutar a un tercero, o, podrá realizarlos directamente por administración, abonando su importe con la fianza o garantía, sin perjuicio de las acciones a que tenga derecho el Promotor, en el caso de que el importe de la fianza o garantía no bastare para cubrir el importe de los gastos efectuados en las unidades de obra que no fuesen de recibo.

DE SU DEVOLUCIÓN EN GENERAL

Artículo 49. La fianza o garantía retenida será devuelta al Constructor en un plazo que no excederá de treinta (30) días una vez transcurrido el año de garantía. El Promotor podrá exigir que el Constructor le acredite la liquidación y finiquito de sus deudas causadas por la ejecución de la obra, tales como salarios, suministros, subcontratos.

DEVOLUCIÓN DE LA FIANZA O GARANTIA EN EL CASO DE EFECTUARSE RECEPCIONES PARCIALES

Artículo 50. Si el Promotor, con la conformidad del Arquitecto Director, accediera a hacer recepciones parciales, tendrá derecho el Constructor a que se le devuelva la parte proporcional de la fianza o cantidades retenidas como garantía.

EPÍGRAFE 3.º
DE LOS PRECIOS

COMPOSICIÓN DE LOS PRECIOS UNITARIOS

Artículo 51. El cálculo de los precios de las distintas unidades de obra es el resultado de sumar los costes directos, los indirectos, los gastos generales y el beneficio industrial.

Se considerarán costes directos

- a) La mano de obra, con sus pluses y cargas y seguros sociales, que interviene directamente en la ejecución de la unidad de obra.
- b) Los materiales, a los precios resultantes a pie de obra, que queden integrados en la unidad de que se trate o que sean necesarios para su ejecución.
- c) Los equipos y sistemas técnicos de seguridad e higiene para la prevención y protección de accidentes y enfermedades profesionales.
- d) Los gastos de personal, combustible, energía, etc., que tengan lugar por el accionamiento o funcionamiento de la maquinaria e instalaciones utilizadas en la ejecución de la unidad de obra.
- e) Los gastos de amortización y conservación de la maquinaria, instalaciones, sistemas y equipos anteriormente citados.

Se considerarán costes indirectos

Los gastos de instalación de oficinas a pie de obra, comunicaciones edificación de almacenes, talleres, pabellones temporales para obreros, laboratorios, seguros, etc., los del personal técnico y administrativo adscrito exclusivamente a la obra y los imprevistos. Todos estos gastos, se cifrarán en un porcentaje de los costes directos.

Se considerarán gastos generales

Los gastos generales de empresa, gastos financieros, cargas fiscales y tasas de la Administración, legalmente establecidas. Se cifrarán como un porcentaje de la suma de los costes directos e indirectos.

1. BENEFICIO INDUSTRIAL

El beneficio industrial del Constructor será el pactado en el Contrato suscrito entre el Promotor y el Constructor.

2. PRECIO DE EJECUCIÓN MATERIAL

Se denominará Precio de Ejecución material el resultado obtenido por la suma de los Costes Directos mas Costes Indirectos.

3. PRECIO DE CONTRATA

El precio de Contrata es la suma de los costes directos, los indirectos, los Gastos Generales y el Beneficio Industrial.
El IVA gira sobre esta suma pero no integra el precio.

PRECIOS DE CONTRATA. IMPORTE DE CONTRATA

Artículo 52. En el caso de que los trabajos a realizar en un edificio u obra aneja cualquiera se contratase a tanto alzado, se entiende por Precio de contrata el que importa el coste total de la unidad de obra. El Beneficio Industrial del Constructor se fijará en el contrato entre el Constructor y el Promotor.

PRECIOS CONTRADICTORIOS

Artículo 53. Se producirán precios contradictorios sólo cuando el Promotor por medio del Arquitecto decida introducir unidades nuevas o cambios de calidad en alguna de las previstas, o cuando sea necesario afrontar alguna circunstancia imprevista.

El Constructor estará obligado a efectuar los cambios.

A falta de acuerdo, el precio se resolverá contradictoriamente entre el Arquitecto y el Constructor antes de comenzar la ejecución de los trabajos. Si subsiste la diferencia se acudirá, en primer lugar, al concepto más análogo dentro del cuadro de precios del proyecto, y en segundo lugar al banco de precios de uso más frecuente en la localidad.

Los contradictorios que hubiere se referirán siempre a los precios unitarios de la fecha del contrato.

FORMAS TRADICIONALES DE MEDIR O DE APLICAR LOS PRECIOS

Artículo 54. En ningún caso podrá alegar el Constructor los usos y costumbres del país respecto de la aplicación de los precios o de la forma de medir las unidades de obras ejecutadas. Se estará a lo previsto en primer lugar, al Pliego Particular de Condiciones Técnicas y en segundo lugar, al Pliego de Condiciones particulares, y en su defecto, a lo previsto en las Normas Tecnológicas de la Edificación.

DE LA REVISIÓN DE LOS PRECIOS CONTRATADOS

Artículo 55. Contratándose las obras a tanto alzado, no se admitirá la revisión de los precios en tanto que el incremento no alcance, en la suma de las unidades que falten por realizar de acuerdo con el calendario, un montante superior al tres por 100 (3 por 100) del importe total del presupuesto de Contrato.

Caso de producirse variaciones en alza superiores a este porcentaje, se efectuará la correspondiente revisión de acuerdo con lo previsto en el contrato, percibiendo el Constructor la diferencia en más que resulte por la variación del IPC superior al 3 por 100.

No habrá revisión de precios de las unidades que puedan quedar fuera de los plazos fijados en el Calendario de la oferta.

ACOPIO DE MATERIALES

Artículo 56. El Constructor queda obligado a ejecutar los acopios de materiales o aparatos de obra que el Promotor ordene por escrito.

Los materiales copiados, una vez abonados por el Promotor son, de la exclusiva propiedad de éste; de su guarda y conservación será responsable el Constructor, siempre que así se hubiese convenido en el contrato.

EPÍGRAFE 4.º OBRAS POR ADMINISTRACIÓN

ADMINISTRACIÓN

Artículo 57. Se denominan "Obras por Administración" aquellas en las que las gestiones que se precisan para su realización las lleva directamente el propietario, bien por sí o por un representante suyo o bien por mediación de un constructor. En tal caso, el propietario actúa como Coordinador de Gremios, aplicándosele lo dispuesto en el artículo 7 del presente Pliego de Condiciones Particulares.

Las obras por administración se clasifican en las dos modalidades siguientes:

- a) Obras por administración directa.
- b) Obras por administración delegada o indirecta.

OBRA POR ADMINISTRACIÓN DIRECTA

Artículo 58. Se denominan "Obras por Administración directa" aquellas en las que el Promotor por sí o por mediación de un representante suyo, que puede ser el propio Arquitecto-Director, expresamente autorizado a estos efectos, lleve directamente las gestiones precisas para la ejecución de la obra, adquiriendo los materiales, contratando su transporte a la obra y, en suma interviniendo directamente en todas las operaciones precisas para que el personal y los obreros contratados por él puedan realizarla; en estas obras el constructor, si lo hubiese, o el encargado de su realización, es un mero dependiente del propietario, ya sea como empleado suyo o como autónomo contratado por él, que es quien reúne en sí, por tanto, la doble personalidad de Promotor y Constructor.

OBRAS POR ADMINISTRACIÓN DELEGADA O INDIRECTA

Artículo 59. Se entiende por "Obra por Administración delegada o indirecta" la que convienen un Propietario y un Constructor para que éste, por cuenta de aquél y como delegado suyo, realice las gestiones y los trabajos que se precisen y se convengan.

Son por tanto, características peculiares de las Obras por Administración delegada o indirecta las siguientes:

a) Por parte del Promotor, la obligación de abonar directamente o por mediación del Constructor todos los gastos inherentes a la realización de los trabajos convenidos, reservándose el Promotor la facultad de poder ordenar, bien por sí o por medio del Arquitecto-Director en su representación, el orden y la marcha de los trabajos, la elección de los materiales y aparatos que en los trabajos han de emplearse y, en suma, todos los elementos que crea preciso para regular la realización de los trabajos convenidos.

b) Por parte del Constructor, la obligación de llevar la gestión práctica de los trabajos, aportando sus conocimientos constructivos, los medios auxiliares precisos y, en suma, todo lo que, en armonía con su cometido, se requiera para la ejecución de los trabajos, percibiendo por ello del Promotor un tanto por ciento (%) prefijado sobre el importe total de los gastos efectuados y abonados por el Constructor.

LIQUIDACIÓN DE OBRAS POR ADMINISTRACIÓN

e ejecuten por administración delegada o indirecta, regirán las normas que a tales fines se establezcan en las "Condiciones particulares de índole económica" vigentes en la obra; a falta de ellas, las cuentas de administración las presentará el Constructor al Promotor, en relación valorada a la que deberá acompañarse y agrupados en el orden que se expresan los documentos siguientes todos ellos conformados por el Aparejador o Arquitecto Técnico / ITOP:

a) Las facturas originales de los materiales adquiridos para los trabajos y el documento adecuado que justifique el depósito o el empleo de dichos materiales en la obra.

b) Las nóminas de los jornales abonados, ajustadas a lo establecido en la legislación vigente, especificando el número de horas trabajadas en las obra por los operarios de cada oficio y su categoría, acompañando a dichas nóminas una relación numérica de los encargados, capataces, jefes de equipo, oficiales y ayudantes de cada oficio, peones especializados y sueltos, listeros, guardas, etc., que hayan trabajado en la obra durante el plazo de tiempo a que correspondan las nóminas que se presentan.

c) Las facturas originales de los transportes de materiales puestos en la obra o de retirada de escombros.

d) Los recibos de licencias, impuestos y demás cargas inherentes a la obra que haya pagado o en cuya gestión haya intervenido el Constructor, ya que su abono es siempre de cuenta del Propietario.

A la suma de todos los gastos inherentes a la propia obra en cuya gestión o pago haya intervenido el Constructor se le aplicará, a falta de convenio especial, el porcentaje convenido en el contrato suscrito entre Promotor y el constructor, entendiéndose que en este porcentaje están incluidos los medios auxiliares y los de seguridad preventivos de accidentes, los Gastos Generales que al Constructor originen los trabajos por administración que realiza y el Beneficio Industrial del mismo.

ABONO AL CONSTRUCTOR DE LAS CUENTAS DE ADMINISTRACIÓN DELEGADA

Artículo 60. Salvo pacto distinto, los abonos al Constructor de las cuentas de Administración delegada los realizará el Promotor mensualmente según las partes de trabajos realizados aprobados por el propietario o por su delegado representante.

Independientemente, el Aparejador o Arquitecto Técnico / ITOP redactará, con igual periodicidad, la medición de la obra realizada, valorándola con arreglo al presupuesto aprobado. Estas valoraciones no tendrán efectos para los abonos al Constructor salvo que se hubiese pactado lo contrario contractualmente.

NORMAS PARA LA ADQUISICIÓN DE LOS MATERIALES Y APARATOS

Artículo 61. No obstante las facultades que en estos trabajos por Administración delegada se reserva el Promotor para la adquisición de los materiales y aparatos, si al Constructor se le autoriza para gestionarlos y adquirirlos, deberá presentar al Promotor, o en su representación al Arquitecto-Director, los precios y las muestras de los materiales y aparatos ofrecidos, necesitando su previa aprobación antes de adquirirlos.

RESPONSABILIDAD DEL CONSTRUCTOR POR BAJO RENDIMIENTO DE LOS OBREROS

Artículo 62. Si de los partes mensuales de obra ejecutada que preceptivamente debe presentar el Constructor al Arquitecto-Director, éste advirtiese que los rendimientos de la mano de obra, en todas o en algunas de las unidades de obra ejecutada, fuesen notoriamente inferiores a los rendimientos normales generalmente admitidos para unidades de obra iguales o similares, se lo notificará por escrito al Constructor, con el fin de que éste haga las gestiones precisas para aumentar la producción en la cuantía señalada por el Arquitecto-Director.

Si hecha esta notificación al Constructor, en los meses sucesivos, los rendimientos no llegasen a los normales, el Promotor queda facultado para resarcirse de la diferencia, rebajando su importe del porcentaje indicado en el artículo 59 b, que por los conceptos antes expresados correspondería abonarle al Constructor en las liquidaciones quincenales que preceptivamente deben efectuarse. En caso de no llegar ambas partes a un acuerdo en cuanto a los rendimientos de la mano de obra, se someterá el caso a arbitraje.

RESPONSABILIDADES DEL CONSTRUCTOR

Artículo 63. En los trabajos de "Obras por Administración delegada", el Constructor solo será responsable de los efectos constructivos que pudieran tener los trabajos o unidades por él ejecutadas y también de los accidentes o perjuicios que pudieran sobrevenir a los obreros o a terceras personas por no haber tomado las medidas precisas que en las disposiciones legales vigentes se establecen. En cambio, y salvo lo expresado en el artículo 61 precedente, no será responsable del mal resultado que pudiesen dar los materiales y aparatos elegidos con arreglo a las normas establecidas en dicho artículo.

En virtud de lo anteriormente consignado, el Constructor está obligado a reparar por su cuenta los trabajos defectuosos y a responder también de los accidentes o perjuicios expresados en el párrafo anterior.

EPÍGRAFE 5.º

DE LA VALORACIÓN Y ABONO DE LOS TRABAJOS

FORMAS VARIAS DE ABONO DE LAS OBRAS

Artículo 64. Según la modalidad elegida para la contratación de las obras y salvo que en el Contrato suscrito entre Constructor y Promotor se preceptúe otra cosa, el abono de los trabajos se efectuará así:

1.º Tipo fijo o tanto alzado total. Se abonará la cifra previamente fijada como base de la adjudicación, disminuida en su caso en el importe de la baja efectuada por el adjudicatario.

2.º Tipo fijo o tanto alzado por unidad de obra, cuyo precio invariable se haya fijado de antemano, pudiendo variar solamente el número de unidades ejecutadas.

Previa medición y aplicando al total de las diversas unidades de obra ejecutadas, del precio invariable estipulado de antemano para cada una de ellas, se abonará al Constructor el importe de las comprendidas en los trabajos ejecutados y ultimados con arreglo y sujeción a los documentos que constituyen el Proyecto, los que servirán de base para la medición y valoración de las diversas unidades.

3.º Tanto variable por unidad de obra, según las condiciones en que se realice y los materiales diversos empleados en su ejecución de acuerdo con las órdenes del Arquitecto-Director.

Se abonará al Constructor en idénticas condiciones al caso anterior.

4.º Por listas de jornales y recibos de materiales, autorizados en la forma que el Contrato suscrito entre Constructor y Promotor determina.

5.º Por horas de trabajo, ejecutado en las condiciones determinadas en el contrato.

RELACIONES VALORADAS Y CERTIFICACIONES

Artículo 65. En cada una de las épocas o fechas que se fijen en el Contrato suscrito entre Constructor y Promotor, formará el Constructor una relación valorada de las obras ejecutadas durante los plazos previstos, según la medición que habrá practicado el Aparejador.

Lo ejecutado por el Constructor en las condiciones preestablecidas, se valorará aplicando al resultado de la medición general, cúbica, superficial, lineal, ponderada o numeral correspondiente para cada unidad de obra, los precios señalados en el presupuesto para cada una de ellas, teniendo presente además lo establecido en el presente "Pliego Particular de Condiciones Económicas" respecto a mejoras o sustituciones de material y a las obras accesorias y especiales, etc.

Al Constructor, que podrá presenciar las mediciones necesarias para extender dicha relación se le facilitarán por el Aparejador los datos correspondientes de la relación valorada, acompañándolos de una nota de envío, al objeto de que, dentro del plazo de diez (10) días a partir de la fecha del recibo de dicha nota, pueda el Constructor examinarlos y devolverlos firmados con su conformidad o hacer, en caso contrario, las observaciones o reclamaciones que considere oportunas. Dentro de los diez (10) días siguientes a su recibo, el Arquitecto-Director aceptará o rechazará las reclamaciones del Constructor si las hubiere, dando cuenta al mismo de su resolución, pudiendo éste, en el segundo caso, acudir ante el Propietario contra la resolución del Arquitecto-Director en la forma referida en los "Pliegos Generales de Condiciones Facultativas y Legales".

Tomando como base la relación valorada indicada en el párrafo anterior, expedirá el Arquitecto-Director la certificación de las obras ejecutadas.

De su importe se deducirá el tanto por ciento que para la constitución de la fianza o retención como garantía de correcta ejecución que se haya preestablecido.

El material acopiado a pie de obra por indicación expresa y por escrito del Promotor, podrá certificarse hasta el noventa por ciento (90 por 100) de su importe, a los precios que figuren en los documentos del Proyecto, sin afectarlos del tanto por ciento de contrata.

Las certificaciones se remitirán al Promotor, dentro del mes siguiente al período a que se refieren, y tendrán el carácter de documento y entregas a buena cuenta, sujetas a las rectificaciones y variaciones que se deriven de la liquidación final, no suponiendo tampoco dichas certificaciones aprobación ni recepción de las obras que comprenden.

Las relaciones valoradas contendrán solamente la obra ejecutada en el plazo a que la valoración se refiere. En el caso de que el Arquitecto-Director lo exigiera, las certificaciones se extenderán al origen.

MEJORAS DE OBRAS LIBREMENTE EJECUTADAS

Artículo 66. Cuando el Constructor, incluso con autorización del Arquitecto-Director, emplease materiales de más esmerada preparación o de mayor tamaño que el señalado en el Proyecto o sustituyese una clase de fábrica con otra que tuviese asignado mayor precio o ejecutase con mayores dimensiones cualquiera parte de la obra, o, en general, introdujese en ésta y sin pedirsela, cualquiera otra modificación que sea beneficiosa a juicio del Arquitecto-Director, no tendrá derecho, sin embargo, más que al abono de lo que pudiera corresponder en el caso de que hubiese construido la obra con estricta sujeción a la proyectada y contratada o adjudicada.

ABONO DE TRABAJOS PRESUPUESTADOS CON PARTIDA ALZADA

Artículo 67. Salvo lo preceptuado en el Contrato suscrito entre Constructor y Promotor, el abono de los trabajos presupuestados en partida alzada, se efectuará de acuerdo con el procedimiento que corresponda entre los que a continuación se expresan:

a) Si existen precios contratados para unidades de obras iguales, las presupuestadas mediante partida alzada, se abonarán previa medición y aplicación del precio

establecido.

b) Si existen precios contratados para unidades de obra similares, se establecerán precios contradictorios para las unidades con partida alzada, deducidos de los similares contratados.

c) Si no existen precios contratados para unidades de obra iguales o similares, la partida alzada se abonará íntegramente al Constructor, salvo el caso de que en el Presupuesto de la obra se exprese que el importe de dicha partida debe justificarse, en cuyo caso el Arquitecto-Director indicará al Constructor y con anterioridad a su ejecución, el procedimiento que de seguirse para llevar dicha cuenta, que en realidad será de Administración, valorándose los materiales y jornales a los precios que figuren en el Presupuesto aprobado o, en su defecto, a los que con anterioridad a la ejecución convengan las dos partes, incrementándose su importe total con el porcentaje que se fije en el Pliego de Condiciones Particulares en concepto de Gastos Generales y Beneficio Industrial del Constructor.

ABONO DE AGOTAMIENTOS, ENSAYOS Y OTROS TRABAJOS ESPECIALES NO CONTRATADOS

Artículo 68. Cuando fuese preciso efectuar agotamientos, ensayos, inyecciones y otra clase de trabajos de cualquiera índole especial y ordinaria, que por no estar contratados no sean de cuenta del Constructor, y si no se contratasen con tercera persona, tendrá el Constructor la obligación de realizarlos y de satisfacer los gastos de toda clase que ocasionen, los cuales le serán abonados por el Propietario por separado de la contrata.

Además de reintegrar mensualmente estos gastos al Constructor, se le abonará juntamente con ellos el tanto por ciento del importe total que, en su caso, se especifique en el el Contrato suscrito entre Constructor y Promotor.

PAGOS

Artículo 69. Los pagos se efectuarán por el Promotor en los plazos previamente establecidos, y su importe corresponderá precisamente al de las certificaciones de obra conformadas por el Arquitecto-Director, en virtud de las cuales se verifican aquéllos.

ABONO DE TRABAJOS EJECUTADOS DURANTE EL PLAZO DE GARANTÍA

Artículo 70. Efectuada la recepción provisional y si durante el plazo de garantía se hubieran ejecutado trabajos cualesquiera, para su abono se procederá así:

1.º Si los trabajos que se realicen estuvieran especificados en el Proyecto, y sin causa justificada no se hubieran realizado por el Constructor a su debido tiempo; y el Arquitecto-Director exigiera su realización durante el plazo de garantía, serán valorados a los precios que figuren en el Presupuesto y abonados de acuerdo con lo establecido en el Contrato suscrito entre Constructor y Promotor, o en su defecto, en el presente Pliego Particular o en su defecto en los Generales, en el caso de que dichos precios fuesen inferiores a los que rijan en la época de su realización; en caso contrario, se aplicarán estos últimos.

2.º Si se han ejecutado trabajos precisos para la reparación de desperfectos ocasionados por el uso del edificio, por haber sido éste utilizado durante dicho plazo, se valorarán y abonarán a los precios del día, previamente acordados.

3.º Si se han ejecutado trabajos para la reparación de desperfectos ocasionados por deficiencia de la construcción o de la calidad de los materiales, nada se abonará por ellos al Constructor.

EPÍGRAFE 6.º

DE LAS INDEMNIZACIONES MUTUAS

IMPORTE DE LA INDEMNIZACIÓN POR RETRASO NO JUSTIFICADO EN EL PLAZO DE TERMINACIÓN DE LAS OBRAS

Artículo 71. La indemnización por retraso en la terminación se establecerá en un porcentaje del importe total de los trabajos contratados o cantidad fija, que deberá indicarse en el Contrato suscrito entre Constructor y Promotor, por cada día natural de retraso, contados a partir del día de terminación fijado en el Calendario de obra.

Las sumas resultantes se descontarán y retendrán con cargo a la fianza o a la retención.

DEMORA DE LOS PAGOS

Artículo 72. Si el Promotor no efectuase el pago de las obras ejecutadas, dentro del mes siguiente al que se hubiere comprometido, el Constructor tendrá el derecho de percibir la cantidad pactada en el Contrato suscrito con el Promotor, en concepto de intereses de demora, durante el espacio de tiempo del retraso y sobre el importe de la mencionada certificación. Si aún transcurrieran dos meses a partir del término de dicho plazo de un mes sin realizarse dicho pago, tendrá derecho el Constructor a la resolución del contrato, procediéndose a la liquidación correspondiente de las obras ejecutadas y de los materiales acopiados, siempre que éstos reúnan las condiciones preestablecidas y que su cantidad no exceda de la necesaria para la terminación de la obra contratada o adjudicada.

No obstante lo anteriormente expuesto, se rechazará toda solicitud de resolución del contrato fundada en dicha demora de pagos, cuando el Constructor no justifique que en la fecha de dicha solicitud ha invertido en obra o en materiales acopiados admisibles la parte de presupuesto correspondiente al plazo de ejecución que tenga señalado en el contrato.

EPÍGRAFE 7.º

VARIOS

MEJORAS Y AUMENTOS DE OBRA. CASOS CONTRARIOS

Artículo 73. No se admitirán mejoras de obra, más que en el caso en que el Arquitecto-Director haya ordenado por escrito la ejecución de trabajos nuevos o que mejoren la calidad de los contratados, así como la de los materiales y aparatos previstos en el contrato. Tampoco se admitirán aumentos de obra en las unidades contratadas, salvo caso de error en las mediciones del Proyecto a menos que el Arquitecto-Director ordene, también por escrito, la ampliación de las contratadas.

En todos estos casos será condición indispensable que ambas partes contratantes, antes de su ejecución o empleo, convengan por escrito los importes totales de las unidades mejoradas, los precios de los nuevos materiales o aparatos ordenados emplear y los aumentos que todas estas mejoras o aumentos de obra supongan sobre el importe de las unidades contratadas.

Se seguirán el mismo criterio y procedimiento, cuando el Arquitecto-Director introduzca innovaciones que supongan una reducción apreciable en los importes de las unidades de obra contratadas.

UNIDADES DE OBRA DEFECTUOSAS PERO ACEPTABLES

Artículo 74. Cuando por cualquier causa fuera menester valorar obra defectuosa, pero aceptable a juicio del Arquitecto-Director de las obras, éste determinará el precio o partida de abono después de oír al Constructor, el cual deberá conformarse con dicha resolución, salvo el caso en que, estando dentro del plazo de ejecución, prefiera demoler la obra y rehacerla con arreglo a condiciones, sin exceder de dicho plazo.

SEGURO DE LAS OBRAS

Artículo 75. El Constructor estará obligado a asegurar la obra contratada durante todo el tiempo que dure su ejecución hasta la recepción definitiva; la cuantía del seguro coincidirá en cada momento con el valor que tengan por contrata los objetos asegurados. El importe abonado por la Sociedad Aseguradora, en el caso de siniestro, se ingresará en cuenta a nombre del Promotor, para que con cargo a ella se abone la obra que se construya, y a medida que ésta se vaya realizando. El reintegro de dicha cantidad al Constructor se efectuará por certificaciones, como el resto de los trabajos de la construcción. En ningún caso, salvo conformidad expresa del Constructor, hecho en documento público, el Promotor podrá disponer de dicho importe para menesteres distintos del de reconstrucción de la parte siniestrada; la infracción de lo anteriormente expuesto será motivo suficiente para que el Constructor pueda resolver el contrato, con devolución de fianza, abono completo de gastos, materiales acopiados, etc., y una indemnización equivalente al importe de los daños causados al Constructor por el siniestro y que no se le hubiesen abonado, pero solo en proporción equivalente a lo que suponga la indemnización abonada por la Compañía Aseguradora, respecto al importe de los daños causados por el siniestro, que serán tasados a estos efectos por el Arquitecto-Director.

En las obras de reforma o reparación, se fijarán previamente la porción de edificio que debe ser asegurada y su cuantía, y si nada se prevé, se entenderá que el seguro ha de comprender toda la parte del edificio afectada por la obra.

Los riesgos asegurados y las condiciones que figuren en la póliza o pólizas de Seguros, los pondrá el Constructor, antes de contratarlos, en conocimiento del Promotor, al objeto de recabar de éste su previa conformidad o reparos.

Prevalecerá en cualquier caso las determinaciones al respecto de la L.O.E.

CONSERVACIÓN DE LA OBRA

Artículo 76. Si el Constructor, siendo su obligación, no atiende a la conservación de la obra durante el plazo de garantía, en el caso de que el edificio no haya sido ocupado por el Promotor, el Arquitecto-Director, en representación del Propietario, podrá disponer todo lo que sea preciso para que se atienda a la guardería, limpieza y todo lo que fuese menester para su buena conservación, abonándose todo ello por cuenta de la contrata.

Al abandonar el Constructor el edificio, tanto por buena terminación de las obras, como en el caso de resolución del contrato, está obligado a dejarlo desocupado y limpio en el plazo que el Arquitecto-Director fije, salvo que existan circunstancias que justifiquen que estas operaciones no se realicen.

Después de la recepción provisional del edificio y en el caso de que la conservación del edificio corra cargo del Constructor, no deberá haber en él más herramientas, útiles, materiales, muebles, etc., que los indispensables para su guardería y limpieza y para los trabajos que fuese preciso ejecutar.

En todo caso, ocupado o no el edificio, está obligado el Constructor a revisar y reparar la obra, durante el plazo de garantía, procediendo en la forma prevista en el presente "Pliego de Condiciones Económicas".

USO POR EL CONSTRUCTOR DE EDIFICIO O BIENES DEL PROMOTOR

Artículo 77. Cuando durante la ejecución de las obras ocupe el Constructor, con la necesaria y previa autorización del Promotor, edificios o haga uso de materiales o útiles pertenecientes al mismo, tendrá obligación de repararlos y conservarlos para hacer entrega de ellos a la terminación del contrato, en perfecto estado de conservación, reponiendo los que se hubiesen inutilizado, sin derecho a indemnización por esta reposición ni por las mejoras hechas en los edificios, propiedades o materiales que haya utilizado.

En el caso de que al terminar el contrato y hacer entrega del material, propiedades o edificaciones, no hubiese cumplido el Constructor con lo previsto en el párrafo anterior, lo realizará el Promotor a costa de aquél y con cargo a la fianza o retención.

3 CAPITULO III: CONDICIONES QUE DEBEN CUMPLIR LOS MATERIALES.

3.1 GENERALIDADES

Los materiales que se empleen en obra habrán de reunir las condiciones mínimas establecidas en el presente Pliego. Los materiales deberán cumplir las condiciones que sobre ellos se especifiquen en los distintos documentos que componen el Proyecto. Asimismo sus calidades serán acordes con las distintas normas que sobre ellos estén publicadas y que tendrán un carácter de complementariedad al presente Pliego, citándose algunas como referencia:

- C.T.E.
- Normas UNE.
- Normas DIN.
- Normas ASTM.
- Instrucción EHE-08
- Normas AENOR.
- Muros portantes de fabrica simple PIET-70.
- Pliego de Prescripciones Técnicas Generales, PG-3 para obras de Carreteras y Puentes. O.M. 28-12-99

Tendrán preferencia en cuanto a su aceptabilidad, aquellos materiales que estén en posesión de Documento de Idoneidad Técnica que avalen sus cualidades, emitido por Organismos Técnicos reconocidos.

El Constructor tiene libertad para obtener los materiales precisos para las obras de los puntos que estime conveniente, sin modificación de los precios establecidos.

Los procedimientos que han servido de base para el cálculo de los precios de las unidades de obra, no tienen más valor, a los efectos de este Pliego, que la necesidad de formular el Presupuesto, no pudiendo aducirse por la Contrata adjudicataria que el menor precio de un material componente justifique una inferior calidad de éste.

Todos los materiales habrán de ser de primera calidad y serán examinados antes de su empleo por la Dirección Facultativa, quien dará su aprobación por escrito, conservando en su poder una muestra del material aceptado o lo rechazará si lo considera inadecuado, debiendo, en tal caso, ser retirados inmediatamente por el Constructor, siendo por su cuenta los gastos ocasionados por tal fin.

Por parte del Constructor debe existir obligación de comunicar a los suministradores las cualidades que se exigen para los distintos materiales, aconsejándose que previamente al empleo de los mismos, sea solicitado informe sobre ellos a la Dirección Facultativa y al Organismo encargado del Control de Calidad.

El Constructor será responsable del empleo de materiales que cumplan con las condiciones exigidas. Siendo estas condiciones independientes, con respecto al nivel de control de calidad para aceptación de los mismos que se establece en el apartado de Especificaciones de Control de Calidad. Aquellos materiales que no cumplan con las condiciones exigidas, deberán ser sustituidos, sea cual fuese la fase en que se encontrase la ejecución de la obra, corriendo el Constructor con todos los gastos que ello ocasionase. En el supuesto de que por circunstancias diversas tal sustitución resultase inconveniente, a juicio de la Dirección Facultativa, se actuará sobre la devaluación económica del material en cuestión, con el criterio que marque la Dirección Facultativa y sin que el Constructor pueda plantear reclamación alguna.

3.2 AGUAS

En general podrán ser utilizadas, tanto para el amasado como para el curado de hormigón en obra, todas las aguas mencionadas como aceptables por la práctica.

Cuando no se posean antecedentes de su utilización o en caso de duda, deberán analizarse las aguas y, salvo justificación especial de que no alteren perjudicialmente las propiedades exigibles al hormigón, deberán rechazarse todas las que tengan un PH inferior a 5. Las que posean un total de sustancias disueltas superior a los 15 gr. por litro (15.000 PPM); aquellas cuyo contenido en sulfatos, expresado en SO₄, rebase 14 gr. Por litro (1.000 PPM); las que contengan ióncloro en proporción superior a 6 gr. por litro (6.000 PPM); las aguas en las que se aprecia la presencia de hidratos de carbono y, finalmente las que contengan sustancias orgánicas solubles en éter, en cantidad igual o superior a 15 gr. por litro (15.000 PPM).

La toma de muestras y los análisis anteriormente prescritos, deberán realizarse en la forma indicada en los métodos de ensayo UNE 72,36, UNE 72,34, UNE 7130, UNE 7131, UNE 7178, UNE 7132 y UNE 7235.

El agua no contendrá sales magnésicas, sulfato de calcio ni materiales orgánicos que le hagan no potable y dentro de las exigencias previstas en el artículo 27 de la Instrucción de Hormigón Estructural EHE-08.

En ningún caso deberá emplearse agua de amasado que reduzca la resistencia a compresión, de una mezcla hidráulica, en más del 1%, en comparación con una mezcla de la misma dosificación, y materiales idénticos, hecha con agua destilada.

3.3 ARIDOS A EMPLEAR EN MORTEROS Y HORMIGONES

3.3.1 ARENAS.

Se entiende por "arena", o "árido fino", el árido, o fracción del mismo que pasa por un tamiz de 5 mm. de luz de malla (tamiz 5, UNE 7050).

El árido fino a emplear en morteros y hormigones será de arena natural, rocas machacadas, mezcla de ambos materiales, u otros productos cuyo empleo esté debidamente justificado a juicio de la Dirección Facultativa.

La cantidad de sustancias perjudiciales que pueda presentar la arena o árido fino no excederá de los límites que se indican en el cuadro que a continuación se detalla.

Cantidad máxima en
% del peso total de
la muestra.

Terrones de arcilla..... 1,00

Determinados con arreglo al método
ensayo UNE 7133.....

Material retenido por el tamiz
0,063 UNE 7050 y que flota en un
líquido de peso específico 2..... 0,50

Determinado con arreglo al método de ensayo UNE-7244.....

Compuestos de azufre, expresados en SO y referidos al árido seco..... 4

Determinados con arreglo al método de ensayo indicado en la UNE 83.120..... 0,4

3.3.2 ARIDO GRUESO (A EMPLEAR EN HORMIGONES)

Se define como "grava", o "árido grueso", el que resulta retenido por el tamiz 5, UNE 7050, y como "árido total" (o simplemente "árido" cuando no haya lugar a confusiones), aquél que de por sí, o por mezcla, posee las propiedades de arena y grava adecuadas para fabricar el hormigón necesario en el caso particular que se considere.

El árido grueso a emplear en hormigones será grava de yacimientos naturales, rocas machacadas u otros productos cuyo empleo haya sido sancionado por la práctica y esté debidamente justificado a juicio de la Dirección Facultativa.

Respecto a la limitación de tamaño del árido grueso se considerará lo especificado en el Artículo 28.2. de la EHE-o8.

La cantidad de sustancias perjudiciales que puedan presentar las gravas o árido grueso no excederá de los límites que se indican en el cuadro siguiente:

Cantidad máxima de % del peso total de la muestra.

Terrones de arcilla..... 0,25

Determinados con arreglo al método de ensayo UNE 7133:

Particulares blancas..... 5,00

Determinados con arreglo al método de ensayo UNE 7134.....

Material retenido por el tamiz..... 0,063

UNE 7050 y que flota en un líquido de peso específico 2..... 1,00

Determinados con arreglo al método de ensayo UNE 7244:

Compuesto de azufre, expresados en SO y referidos al ácido seco.

Determinados con arreglo al método de ensayo indicado en la UNE 83.120..... 0,4

El árido grueso estará exento de cualquier sustancia que pueda reaccionar perjudicialmente con los álcalis que contenga el cemento. Su determinación se efectuará con arreglo al método de ensayo UNE 7137. En el caso de utilizar las escorias siderúrgicas como árido grueso, se comprobará previamente que son estables, es decir, que no contengan silicatos inestables ni compuestos ferrosos. Esta comprobación se efectuará con arreglo al método de ensayo UNE 7234. Tanto las arenas como la grava empleada en la confección de hormigones para la ejecución de estructuras deberán cumplir las condiciones que se exigen en la instrucción EHE-o8.

3.4 MADERA

La madera a emplear en entibaciones, apeos, combas, andamios, encofrados, etc., deberán cumplir las condiciones indicadas en el DB-SE-M (CTE).

La forma y dimensiones de la madera serán las adecuadas para garantizar su resistencia y cubrir el posible riesgo de accidentes.

El empleo de tabloncillo de encofrado de paramentos vistos estará sujeto a la conformidad de la Dirección de Obra, que dará su autorización previamente al hormigonado.

3.5 CEMENTO

El cemento satisfará las prescripciones del Pliego de Prescripciones Técnicas para la recepción de cementos en las obras de carácter oficial (RC-o8), de 6 de Junio de 2008, y en el Artículo 26º de la Instrucción (EHE-o8). Además el cemento deberá ser capaz de proporcionar al mortero, hormigón las cualidades que a éste se le exigen en el artículo 26 de la citada Instrucción. Así mismo, deberá cumplir las recomendaciones y prescripciones contenidas en la EHE-o8.

El cemento a emplear en las obras del presente Proyecto será Portland, siempre que el terreno lo permita. En caso contrario se dispondrá de un cemento apropiado al ambiente que dé resistencias similares y que deberá ser aprobado por el Ingeniero Director.

Se aplica la denominación de cemento Portland al producto reducido a polvo fino que se obtiene por la calcinación hasta un principio de fusión, de mezclas muy íntimas, artificialmente hechas y convenientemente dosificadas, de materias calizas y arcillosas, sin más adición que la de yeso, que no podrá exceder del tres por ciento (3%).

El azufre total que contenga no excederá del uno y veinticinco centésimas por ciento (1,25%).

La cantidad de agua del cemento no excederá del dos por ciento (2%) en peso, ni la pérdida de peso por calcinación será mayor del cuatro por ciento (4%).

El fraguado de la pasta normal de cemento conservado en agua dulce no empezará antes de cuarenta y cinco minutos (45) contados desde que se comenzó a amasar, y terminará antes de las doce horas (12) a partir del mismo momento.

A su recepción en obra, cada partida de cemento se someterá a la serie completa en ensayos que indique el Ingeniero Director, no pudiendo emplearse dicho cemento en la obra hasta que no haya sido aprobado por éste.

3.6 HORMIGONES

Los hormigones que se utilicen en la obra cumplirán las prescripciones impuestas en los Artículos 30, 37, y 68 de la vigente Instrucción para el Proyecto y la Ejecución de Obras de Hormigón Estructural (EHE-o8). También será de aplicación lo preceptuado en el Art. 61o del PG 3.

Los hormigones utilizados para regulación y limpieza de la excavación realizada para las obras de fábrica, alcanzarán una resistencia característica mínima de 15 N/mm² en obra a los 28 días.

Los hormigones en masa, alcanzarán una resistencia característica mínima de 20 N/mm², en obra a los 28 días.

Los hormigones que se utilicen en estructuras armadas alcanzarán una resistencia mínima de 25 N/mm², en la obra a los 28 días.

Se podrán realizar ensayos de rotura a compresión si así lo estima en Ingeniero Director de las Obras, realizado sobre probeta cilíndrica de 15 cm de diámetro por 30 cm

de altura, a los 28 días de edad fabricadas, y conservadas con arreglo al método de ensayo UNE 7240 y rotas por compresión según el mismo ensayo.

Las características mecánicas de los hormigones empleados en obra deberán cumplir las condiciones impuestas en la EHE. Se establecen, así mismo las siguientes definiciones:

Resistencia especificada o de proyecto f_{ck} es el valor que se adopta en el proyecto para la resistencia a compresión, como base de los cálculos, asociado en la citada Instrucción a un nivel de confianza del 95% (noventa y cinco por ciento).

Resistencia característica real de obra, $f_{c,real}$, es el valor que corresponde al cuantil del 5% (cinco por ciento) en la distribución de resistencia a compresión del hormigón colocado en obra.

Resistencia característica estimada f_{st} , es el valor que estima o cuantifica la resistencia característica real de obra a partir de un número finito de resultados de ensayos normalizados de resistencia, sobre probetas tomadas en obra.

Para establecer la dosificación, el Constructor deberá recurrir a ensayos previos, con objeto de conseguir que el hormigón resultante satisfaga las condiciones que se exigen en este Pliego.

Para la fabricación del hormigón, el cemento se medirá en peso y los áridos en peso o en volumen, aunque es aconsejable la dosificación en peso de los áridos. Se comprobará sistemáticamente el contenido de humedad de los áridos, especialmente el de la arena, para corregir, en caso necesario, la cantidad de agua vertida en la hormigonera.

Se amasará el hormigón de manera que se consiga la mezcla íntima y homogénea de los distintos materiales que lo componen, debiendo resultar el árido bien recubierto de pasta de cemento. Esta operación se realizará en hormigonera y con un período de batido, a la velocidad de régimen, no inferior a un minuto.

No se mezclarán masas frescas en las que se utilicen diferentes tipos de conglomerados. Antes de comenzar deberán limpiarse perfectamente las hormigoneras.

Tipos de hormigones

Los tipos de hormigones a emplear en obra serán los definidos para las distintas unidades de obra, tendrán las siguientes características:

HM-20/P/30/11b, en cimiento de bordillos
HM-20/P/30/11b, en cimiento de señalización vertical
HM-20/P/30/11b, en rigola y solera pavimento adoquín y baldosa
HM-20/B/30/11b, en revestimiento canalizaciones
HA-25/S/30/11b, en cimentación de columnas
HA-25/P/30/11b, en pavimento de hormigón

Se deja a criterio de la Dirección Facultativa el empleo de aditivos resistentes contra la agresión química de los sulfatos.

Estudio de la mezcla y obtención de la fórmula de trabajo

La fabricación del hormigón no deberá iniciarse hasta que se haya estudiado y aprobado su correspondiente fórmula de trabajo, la cual será fijada por la Dirección Facultativa. Dicha fórmula señalará exactamente:

- La granulometría de áridos combinados, incluso el cemento.
- Las dosificaciones de cemento, agua libre y eventualmente adiciones, por metro cúbico (m^3) de hormigón fresco. Así mismo se hará constar la consistencia. Dicha consistencia se definirá por el escurrimiento en la mesa de sacudidas.
La fórmula de trabajo será entregada por el Constructor a la Dirección Facultativa al menos treinta (30) días antes de su fabricación, para su ensayo en laboratorio.
La fórmula de trabajo habrá de ser reconsiderada, si varía alguno de los siguientes factores:

- El tipo de aglomerante
- El tipo, absorción o tamaño máximo del árido grueso
- La naturaleza o proporción de adiciones
- El método de puesta en obra

La dosificación de cemento no rebasará los cuatrocientos cincuenta kilogramos por metro cúbico ($450 \text{ kg}/m^3$) de hormigón fresco, salvo justificación especial. Cuando el hormigón haya de estar sometido a la intemperie, no será inferior a doscientos cincuenta kilogramos por metro cúbico ($250 \text{ kg}/m^3$).

La consistencia de los hormigones frescos será la máxima compatible con los métodos de puesta en obra, compactación y acabado.
En el hormigón fresco, dosificado con arreglo a la fórmula de trabajo, se admitirán las siguientes tolerancias:

- Consistencia: $\pm 15\%$ valor que representa el escurrimiento de la mezcla sacudida.
- Aire ocluido: $\pm 0,5\%$ del volumen de hormigón fresco.
- Adiciones: A fijar en cada caso por el Ingeniero Encargado.
- Relación agua libre/cemento: $\pm 0,04$, sin rebasar los límites de la tabla EHE.
- Granulometría de los áridos combinados (incluido el cemento).
- Tamices superiores al n_4 ASTM: $\pm 4\%$ en peso.
- Tamices comprendidos entre el n_8 ASTM y el n_{100} ASTM: $+ 3\%$ en peso.
- Tamiz n_{200} ASTM: $\pm 2,5\%$ en peso.

Como norma general, el hormigón empleado deberá ser fabricado en central, respetándose en todo caso lo previsto en el Art. 69.2 de la Instrucción EHE.

En caso de utilizarse hormigón no fabricado en central, deberá contarse con la autorización previa de la Dirección Técnica, y además, su dosificación se realizará necesariamente en peso. El amasado se realizará con un período de batido, a velocidad de régimen, no inferior a 90 segundos.

No se autorizará en ningún caso la fabricación de hormigón a mano.

Entrega y recepción del hormigón

Cada carga de hormigón fabricado en central, irá acompañada de una hoja de suministro que se archivará en la oficina de obra y que estará en todo momento a disposición de la Dirección Técnica, y en la que deberán figurar, como mínimo, los siguientes datos:

- Nombre de la central de fabricación de hormigón.
- Número de serie de la hoja de suministro.
- Fecha de entrega.
- Nombre del peticionario y del responsable de la recepción.
- Especificación del hormigón:

- Designación de acuerdo con el apartado 39.2 de la Instrucción EHE-08.
- Contenido de cemento en kilos por metro cúbico (kg/m^3) de hormigón, con una tolerancia de $\pm 15 \text{ Kg}$.
- Relación agua /cemento del hormigón, con una tolerancia de $\pm 0,02$.

- Tipo, clase y marca del cemento.
- Consistencia.
- Tamaño máximo del árido.
- Tipo de aditivo, según UNE-EN 934-2:98, si lo hubiere, y en caso contrario indicación expresa de que no contiene.
- Procedencia y cantidad de adición (cenizas volantes o humo de sílice) si la hubiere y, en caso contrario, indicación expresa de que no contiene.

- Designación específica del lugar del suministro (nombre y lugar).
- Cantidad del hormigón que compone la carga, expresada en metros cúbicos de hormigón fresco.
- Identificación del camión hormigonero (o equipo de transporte) y de la persona que proceda a la descarga.
- Hora límite de uso para el hormigón.

Ejecución de juntas de hormigonado

Al interrumpir el hormigonado, aunque sea por plazo no mayor de una hora, se dejará la superficie terminal lo más irregular posible, cubriéndola con sacos húmedos para protegerla de los agentes atmosféricos. Antes de reanudar el hormigonado, se limpiará la junta de toda suciedad o árido que haya quedado suelto y se retirará la lechada superficial, dejando los áridos al descubierto; para ello se utilizará un chorro de arena o cepillo de alambre, según que el hormigón se encuentre ya endurecido o esté fresco aún, pudiendo emplearse también, en este último caso, un chorro de agua y aire. Expresamente se prohíbe el uso de productos corrosivos en la limpieza de juntas. Si el plano de una junta resulta mal orientado, se destruirá la parte de hormigón que sea necesario eliminar para dar a la superficie la dirección apropiada. Realizada la operación de limpieza, se echará una capa fina de lechada antes de verter el nuevo hormigón. Se pondrá especial cuidado en evitar el contacto entre masas frescas de hormigones ejecutados con diferentes tipos de cemento, y en la limpieza de las herramientas y del material de transporte al hacer el cambio de conglomerantes.

Curado

El agua que haya de utilizarse para las operaciones de curado, cumplirá las condiciones que se exigen al agua de amasado.

Las tuberías que se empleen para el riego del hormigón serán preferentemente mangueras, proscribiéndose la tubería de hierro si no es galvanizada. Así mismo, se prohíbe el empleo de tuberías que puedan hacer que el agua contenga sustancias nocivas para el fraguado, resistencia y buen aspecto del hormigón. La temperatura del agua empleada en el riego no será inferior en más de veinte (20) grados centígrados a la del hormigón.

Como norma general, en tiempo frío, se prolongará el periodo normal de curado en tantos días como noches de heladas se hayan presentado en dicho periodo.

Acabado del hormigón

Las superficies del hormigón deberán quedar terminadas de forma que presenten buen aspecto, sin defectos o rugosidades que requieran la necesidad de un enlucido posterior, que en ningún caso, deberá aplicarse sin previa autorización de la Dirección Técnica.

La máxima flecha o irregularidad que deben presentar los paramentos, medida respecto de una regla de dos metros (2) de longitud aplicada en cualquier dirección, será la siguiente:

- Superficies vistas: Cinco milímetros (5 mm)
- Superficies ocultas: Diez milímetros (10 mm)

Las superficies se acabarán perfectamente planas siendo la tolerancia de más o menos cuatro milímetros (± 4 mm), medida con una regla de cuatro metros (4 m) de longitud en cualquier sentido.

Cuando el acabado de superficies sea, a juicio de la Dirección Técnica, defectuoso, éste podrá ordenar alguno de los tratamientos que se especifican en el siguiente punto.

Tratamiento de las superficies vistas del hormigón

En los lugares indicados en los planos o donde ordene la Dirección Técnica, se tratarán las superficies vistas del hormigón por los medios indicados.

En todos casos se harán los trabajos de acuerdo con las instrucciones concretas de la Dirección Técnica, quien fijará las condiciones del aspecto final, para lo cual el Constructor deberá ejecutar las muestras que aquélla le ordene.

MEDICIÓN Y ABONO

El hormigón se abonará, con carácter general, por metros cúbicos realmente puestos en obra, salvo que la unidad de obra especifique lo contrario.

El precio unitario comprende todas las actividades y materiales necesarios para su correcta puesta en obra, incluyendo compactación o vibrado, ejecución de juntas, curado y acabado. No se abonarán las operaciones precisas para limpiar, enlucir y reparar las superficies de hormigón en las que se acusen irregularidades de los encofrados superiores a las toleradas o que presenten defectos, ni tampoco los sobre espesores ocasionados por los diferentes acabados superficiales.

3.7 ADITIVOS PARA HORMIGONES

Se denomina aditivo para hormigón a un material diferente del agua, de los áridos y del cemento, que es añadido a la mezcla inmediatamente antes o durante el amasado, con el fin de mejorar o modificar algunas propiedades del hormigón fresco, del hormigón endurecido, o de ambos estados.

Cualquier aditivo que se vaya a emplear en los hormigones deberá ser previamente autorizado por el Ingeniero Director de las Obras.

Es Obligado el empleo de producto aireante en la confección de todos los hormigones que deben asegurar la estanqueidad. La cantidad de aditivo añadido no superará el 4% en peso de la dosificación de cemento y será la precisa para conseguir un volumen de aire ocluido del 4 % del volumen del hormigón fresco.

El empleo de aireantes no impedirá en forma alguna, que los hormigones con ellos fabricados verifiquen las resistencias características exigidas.

Deberá cumplirse con lo especificado en el artículo 29.1 de Instrucción EHE-08.

Podrán utilizarse plastificantes y aceleradores del fraguado, si la correcta ejecución de las obras lo aconseja. Para ello se exigirá al Constructor que realice una serie de ensayos sobre probetas con el aditivo que se pretenda utilizar, comprobándose en que medida las sustancias agregadas en las proporciones previstas producen los efectos deseados. En particular los aditivos satisfarán las siguientes exigencias:

1º.- Que la resistencia y la densidad sean iguales o mayores que las obtenidas en hormigones fabricados sin aditivos.

2º.- Que no disminuya la resistencia a las heladas.

3º.- Que el producto de adición no represente un peligro para las armaduras

3.8 MORTEROS Y LECHADAS DE CEMENTO

Se definen los morteros de cemento como la masa constituida por árido fino, cemento y agua.

Se define la lechada de cemento como la pasta muy fluída de cemento y agua y eventualmente adiciones, utilizada principalmente para inyecciones de terrenos, cimientos, recibido de juntas y en general relleno de oquedades que precisen refuerzo.

Tipos y dosificaciones

Los tipos y dosificaciones de morteros de cemento Portland serán los definidos en los distintos proyectos específicos, los cuales responderán, en general a los tipos siguientes:

M-5/CEM, y M-7,5/CEM serán los morteros usados más frecuentemente.

La Dirección Facultativa podrá modificar la dosificación, en más o en menos, cuando las circunstancias de la obra lo aconsejen y justificándose debidamente mediante la realización de los estudios y ensayos oportunos.

La proporción en peso en las lechadas, del cemento y del agua variará desde el uno por ocho (1/8) hasta el uno por uno (1/1) de acuerdo con las exigencias de la unidad de obra.

Los morteros empleados para asiento de las baldosas contendrá antes de su empleo toda el agua necesaria para su fraguado, no necesitando aporte extra de agua.

Aditivos: Los productos de adición que se utilicen para mejorar alguna de las propiedades de los morteros, deberán ser previamente aprobados por la Dirección Facultativa.

3.9 REDONDOS PARA ARMADURAS

Las armaduras del hormigón estarán constituidas por barras corrugadas de acero especial, y se utilizarán, salvo justificación especial que deberá aprobar la Dirección Facultativa, los tipos señalados a continuación.

En las obras correspondientes al presente Proyecto, se utilizará acero (barras corrugadas) tipo B-500S Y B-500T será de fabricación homologada con el sello de conformidad CIETSID.

En cualquier caso, el Constructor podrá proponer la utilización de otras calidades de acero, que podrán ser aceptadas por la Dirección Facultativa, siempre y cuando se conserven la totalidad de las características mecánicas del acero y de fisuración del hormigón.

Las superficies de los redondos no presentarán asperezas susceptibles de herir a los operarios. Los redondos estarán exentos de pelos, grietas, sopladuras, mermas de sección u otros defectos perjudiciales a la resistencia del acero. Las barras en las que se aprecien defectos de laminación, falta de homogeneización, manchas debidas a impurezas, grietas o cualquier otro defecto, serán desechadas sin necesidad de someterlas a ninguna clase de pruebas.

Las barras corrugadas se almacenarán separadas del suelo y de forma que no estén expuestas a una excesiva humedad, ni se manchen de grasa, ligante, aceite o cualquier otro producto que pueda perjudicar la adherencia de las barras al hormigón.

La toma de muestras, ensayos y contraensayos de recepción, se realizará de acuerdo con lo prescrito por la Norma UNE-36088.

La utilización de barras lisas en armaduras estará limitada, salvo especificación expresa de la Dirección Facultativa, a los casos de armaduras auxiliares (ganchos de elevación, de fijación, etc.), o cuando aquéllas deban ser soldadas en determinadas condiciones especiales, exigiéndose al Constructor, en este caso, el correspondiente certificado de garantía del fabricante sobre la aptitud del material para ser soldado, así como las respectivas indicaciones sobre los procedimientos y condiciones en que éste deba ser realizado.

Los aceros en redondos para armaduras serán suministrados en barras rectas, cualquiera que sea su longitud, no admitiéndose el transporte en lazos o barras dobladas.

3.10 ACERO EN PERFILES, PLETINAS Y CHAPAS

Será de aplicación lo especificado en el Art. 250 del PG 3/75, y el Art. 38 de la (EHE-08).

Los aceros constituyentes de cualquier tipo de perfiles pletinas y chapas, serán dulces, perfectamente soldables y laminados.

Los aceros utilizados cumplirán las prescripciones correspondientes al CTE y UNE 10025-94. Serán de calidad A-42-b tanto para chapas y tuberías como para pletinas y perfiles.

Las chapas para calderería, carpintería metálica, puertas, etc., deberán estar totalmente exentas de óxido antes de la aplicación de las pinturas de protección especificadas en el artículo 272 del PG-3.

Las barandillas, etc., se les dará una protección interior y exterior consistente en galvanizado por inmersión.

Todas las piezas deberán estar desprovistas de pelos, grietas, estrías, fisuras sopladuras. También se rechazarán aquellas unidades que sean agrias en su comportamiento.

Las superficies deberán ser regulares, los defectos superficiales se podrán eliminar con buril o muela, a condición de que en las zonas afectadas sean respetadas las dimensiones fijadas por los planos de ejecución con las tolerancias previstas.

3.11 TAPAS Y MATERIALES DE FUNDICION

Las fundiciones a emplear en rejillas, tapas, etc., serán de fundición dúctil y cumplirán la norma UNE 124 y las siguientes condiciones:

La fractura presentará un grano fino y homogéneo. Deberán ser tenaces y duras, pudiendo, sin embargo, trabajarlas con lima y buril.

No tendrán bolsas de aire o huecos, manchas, pelos u otros defectos que perjudiquen a la resistencia o a la continuidad y buen aspecto de la superficie.

Los agujeros para los pasadores o pernos, se practicarán siempre en taller, haciendo uso de las correspondientes máquinas y herramientas.

La resistencia mínima a la tracción será de 500 Mpa., con un límite elástico convencional de 320 Mpa. Y un alargamiento mínimo del 7%.

Las barras de ensayo se sacaran de la mitad de la colada correspondiente, o vendrán fundidas con las piezas moldeadas.

En calzadas y en aceras el cerco y las tapas serán de fundición dúctil y dispondrán de cierre de seguridad, según UNE 124 , tendrán las dimensiones marcadas en los planos y se ajustarán al modelo definido por el Ayuntamiento de Burgos o por las Compañías suministradoras.

Se empleará en aceras fundición del tipo C-250 y D-400, y en calzadas D-400.

La fundición será de segunda fusión. La fractura presentará un grano fino y homogéneo. Deberá ser tenaz y dura pudiendo, sin embargo, trabajarla con lima y buril. No tendrá bolsas de aire y huecos, manchas, pelos y otros defectos que perjudiquen a su resistencia, a la continuidad y buen aspecto de la superficie.

Las tapas y rejillas tendrán las dimensiones marcadas en los planos y se ajustarán al modelo definido por el Ayuntamiento de Burgos o por las Compañías suministradoras del servicio

3.12 PINTURAS

Condiciones generales

Los materiales constitutivos de la pintura serán todos de primera calidad, finamente molidos y el procedimiento de obtención de la misma garantizará la bondad de sus condiciones.

La pintura tendrá la fluidez necesaria para aplicarse con facilidad a la superficie, pero con la suficiente coherencia para que no se separen sus componentes y que puedan formarse capas de espesor uniforme, bastante gruesas. No se extenderá ninguna mano de pintura sin que esté seca la anterior, debiendo de transcurrir entre cada mano de pintura el tiempo preciso, según la clase, para que la siguiente se aplique en las debidas condiciones. Cada una de ellas, cubrirá la precedente con espesor uniforme y sin presentar ampollas, desigualdades ni aglomeración de color. Según el caso, la Dirección Facultativa señalará la clase de color de la pintura, así como las manos o capas que deberán darse. Las distintas manos a aplicarse deberán realizarse también en distintos colores.

La pintura será de color estable, sin que los agentes atmosféricos afecten sensiblemente a la misma.

En función de las características del soporte se elegirá el tipo de pintura adecuado para evitar la reacción química entre ambos.

Antes de procederse a la pintura de los materiales, se efectuará, indispensablemente, la limpieza y secado de la superficie de los mismos.

Serán de aplicación, así mismo, las especificaciones contenidas en las "Normas de Pintura del Instituto Nacional de Técnica Aeroespacial" (INTA).

Pinturas para imprimación anticorrosiva de materiales féreos.

Pinturas de minio de plomo

Se definen como pinturas de minio de plomo, para imprimación anticorrosiva de superficies de materiales féreos, las que cumplen las condiciones exigidas en el Artículo 270 del PG-3.

Las pinturas en cuestión se clasifican en los siguientes tipos:

- Tipo I: Pintura de minio de plomo al aceite de linaza.
- Tipo II: Pintura de minio de plomo-óxido de hierro
- Tipo III: Pintura de minio de plomo con barniz gliceroftálico.
- Tipo IV: Pintura de minio de plomo con barniz fenólico.

La composición y características de la pintura líquida, así como las características de la película seca, una vez realizada la aplicación correspondiente, se ajustarán a lo especificado en los Artículos 270.2, 270.3 y 270.4 del PG-3.

Pinturas de cromato de cinc-óxido de hierro

Se definen como pinturas de cromato de cinc-óxido de hierro, para imprimación anticorrosiva de superficies de materiales féreos, las que cumplen las condiciones exigidas en el Artículo 271 del PG-3.

Las pinturas en cuestión se clasificarán en los siguientes tipos:

Tipo I: Pintura de cromato de cinc-óxido de hierro, con vehículo constituido por una mezcla, a partes iguales, de resina gliceroftálica y aceite de linaza crudo, disuelta en la cantidad conveniente de disolvente volátil.

Tipo II: Pintura de cromato de cinc-óxido de hierro, con vehículo constituido por una solución de resina gliceroftálica, modificada con aceites vegetales, con la cantidad adecuada de disolvente volátil.

Tipo III: Pintura de cromato de cinc-óxido de hierro, con vehículo constituido por un barniz de resina fenólica.

La composición y características de la pintura líquida, así como las características de la película seca, una vez efectuada la aplicación correspondiente, se ajustarán a lo indicado en los Artículos 271.1, 271.3, 271.4 y 271.5 del PG-3.

Pinturas a base de resinas epoxi

Se define como pintura de imprimación de minio de plomo a base de resina epoxi la formada por un componente resinoso de tipo alfaepoxi y un agente de curado en frío (poliamida). El pigmento, conteniendo al menos un 75% de minio de plomo, deberá estar dispersado de forma adecuada sólo en el componente de la resina.

Se tendrán en cuenta las especificaciones contenidas en el Artículo 272.3 del PG-3.

3.13 RESPONSABILIDAD DEL CONSTRUCTOR.

La recepción de los materiales tendrá en todo caso, carácter provisional hasta que se compruebe su comportamiento en obra, y no excluirá al Constructor de las responsabilidades sobre la calidad de los mismos, que subsistirá hasta que sean definitivamente recibidas las obras en que hayan sido empleadas.

3.14 MATERIALES NO CONSIGNADOS EN ESTE PLIEGO.

Cualquier material que no se hubiese consignado o descrito en el presente Pliego y fuese necesario utilizar, será en todo caso de primera calidad y reunirá las cualidades que requieran para su función a juicio de la Dirección Técnica de la Obra y de conformidad con el Pliego de Condiciones de la Edificación, compuesto por el Centro Experimental de Arquitectura y aprobado por el "Consejo Superior de Colegios de Arquitectos". Se consideran además de aplicación las Normas: MP-160, NA-61 y PCHA-61 del I.E.T.C.O y la MV-101.62 del Ministerio de la Vivienda así como el CTE, aunque no sea de obligado cumplimiento, siempre que haya sido aprobada por orden ministerial. Así mismo serán de preferente aceptación aquellos que estén en posesión del Documento de Idoneidad Técnica.

3.15 TRANSPORTE Y ALMACENAMIENTO

El transporte de los materiales hasta el lugar de acopio o de empleo se efectuará en vehículos adecuados para cada clase de material que, además de cumplir toda la legislación vigente al respecto, estarán provistos de los elementos necesarios para evitar alteraciones perjudiciales en los mismos.

Los materiales se almacenarán, cuando sea preciso, de forma que se asegure su idoneidad para el empleo y sea posible una inspección en cualquier momento. A tal fin, la Dirección Facultativa podrá ordenar, si lo considera necesario, la instalación de plataformas, cubiertas, o edificios provisionales, para la protección de los materiales.

4 CAPITULO IV: UNIDADES DE OBRA

4.1 DESMONTE DE BORDILLO

DEFINICIÓN

Esta unidad de obra consiste en el levantamiento de los bordillos o encintados existentes y rigolas, incluso la demolición del cimiento de los mismos, y su posterior carga, transporte de los bordillos a los almacenes municipales o lugar de acopio para su posterior reutilización y limpieza y retirada de escombros a pie de carga y carga a camión.

MEDICIÓN Y ABONO

Se abonarán por metros lineales realmente ejecutados siempre y cuando no vaya incluido en el precio de la demolición de hormigón en aceras, calzadas y firmes en cuyo caso no dará lugar a abono por separado.

4.2 DEMOLICIÓN DE HORMIGÓN EN CALZADAS Y ACERAS

DEFINICIÓN

Esta unidad comprende la demolición de hormigón en calzadas, aceras y otros elementos, incluyendo la base y sub-base del mismo, bordillos, rigolas y corte de pavimentos, limpieza y retirada de escombros a pie de carga y carga a camión.

EJECUCIÓN

Se protegerán los elementos de servicio público que puedan ser afectados por la demolición, incluyendo tapas de pozos y arquetas, sumideros, árboles, farolas y otros elementos del mobiliario urbano.

Todos los trabajos se realizarán de forma que produzcan la menor molestia posible a los vecinos de la zona. No se realizarán trabajos de demolición fuera del intervalo entre las 08:00 a 22:00 horas, a no ser que exista autorización expresa de la Dirección Técnica.

Las operaciones se efectuarán con las precauciones necesarias para lograr unas condiciones de seguridad suficientes y evitar daños en las construcciones próximas a las aceras a demoler.

Durante las demoliciones, si aparecen grietas en los edificios cercanos, se colocarán testigos a fin de observar los posibles efectos de la demolición y efectuar su apuntalamiento o consolidación si fuera preciso.

Se evitará la formación de polvo regando ligeramente la zona de trabajo.

La reposición de elementos deteriorados durante estas operaciones correrá a cuenta del Constructor.

MEDICIÓN Y ABONO

Se abonará por m² realmente demolidos en obra, comprende la demolición de obras de hormigón en calzadas, muros, aceras y otros elementos, incluyendo la base y sub-base del mismo, bordillos, rigolas y baldosas, hasta un espesor de 30 cm. y retirada de escombros a pie de carga y carga a camión. No siendo objeto de abono independiente los trabajos necesarios para salvar las arquetas y tapas de los servicios existentes que haya que mantener, ni los cortes en el pavimento.

Para espesores mayores a 30 cm., se medirá por m³, incluyendo todas las operaciones descritas anteriormente.

El precio incluye la totalidad de las operaciones necesarias para la ejecución completa de la unidad.

4.3 DEMOLICIÓN DE FIRME FLEXIBLE DE CALZADAS

DEFINICIÓN

Incluye la demolición y levantamiento de aquellas capas de los firmes de calzadas, constituidas por materiales a base de mezclas bituminosas o capas granulares, así como la carga y transporte a vertedero y la descarga en el mismo de los productos resultantes, incluso parte proporcional de corte con disco de diamante necesario.

EJECUCIÓN

Se protegerán los elementos de servicio público que puedan ser afectados por la demolición, incluyendo tapas de pozos y arquetas, sumideros, árboles, farolas y otros elementos del mobiliario urbano.

Las operaciones de demolición se efectuarán con las precauciones necesarias para lograr unas condiciones de seguridad suficientes y evitar daños en las construcciones próximas. En este sentido, se atenderá a lo que ordene la Dirección Técnica, que designará y marcará los elementos que haya que conservar intactos.

Todos los trabajos se realizarán de forma que produzcan la menor molestia posible a los vecinos de la zona. No se realizarán trabajos de demolición fuera del intervalo entre las 08:00 y las 22:00, a no ser que exista autorización expresa de la Dirección Técnica.

Durante las demoliciones, si aparecen grietas en los edificios cercanos, se colocarán testigos a fin de observar los posibles efectos de la demolición y efectuar su apuntalamiento o consolidación si fuera preciso.

Se evitará la formación de polvo regando ligeramente la zona de trabajo. Al finalizar la jornada no deben quedar elementos inestables, de forma que el viento, las condiciones atmosféricas u otras causas puedan provocar su derrumbamiento.

Los materiales de derribo que hayan de ser utilizados en la obra se limpiarán, acopiarán y transportarán en la forma y a los lugares que señale la Dirección Técnica. La reposición de elementos deteriorados durante estas operaciones correrá a cuenta del Constructor.

MEDICIÓN Y ABONO

Se abonará por metros cuadrados, realmente demolidos y retirados de su emplazamiento, hasta 30cm. de espesor, determinándose esta medición en la obra por diferencia entre los datos iniciales antes de comenzar la demolición y los datos finales, inmediatamente después de finalizar la misma, no siendo objeto de abono independiente los trabajos necesarios para salvar las arquetas y tapas de los servicios existentes que haya que mantener.

El precio incluye el corte de pavimento y la totalidad de las operaciones necesarias para la ejecución completa de la unidad. Se excluye de la medición de esta unidad la de las capas granulares del firme demolido, que se considerarán comprendidas en las unidades de excavación. Se separarán las unidades de obra de demolición de hormigón en calzada y demolición de mezcla bituminosa en calzada.

4.4 DEMOLICIÓN DE EDIFICACIONES

DEFINICIÓN

Incluye el derribo de todas las edificaciones existentes que sean necesarias para la posterior ejecución de las obras, así como la posterior carga sobre camión para su transporte a vertedero autorizado.

Según el procedimiento de ejecución se establece la siguiente división.

- Demolición elemento a elemento. Los trabajos se efectúan siguiendo un orden que, en general, corresponde al orden inverso seguido para la construcción.
- Demolición por colapso. En este caso la demolición puede efectuarse mediante empuje.

EJECUCIÓN

Las operaciones de derribo se efectuarán con las precauciones necesarias para lograr unas condiciones de seguridad suficientes.

Los trabajos se realizarán de forma que se produzcan la menor molestia posible a los ocupantes de las zonas próximas a la obra.

Cuando la construcción se sitúa en una zona urbana y su altura sea superior a cinco metros (5m), al comienzo de la demolición, estará rodeada de una valla, verja o muro no menor de dos metros (2 m). Las vallas se situarán a una distancia del edificio no menor de 1,50 m.

Se protegerán los elementos de Servicio Público que puedan ser afectados por la demolición, como bocas de riego, tapas y sumideros de alcantarillas, árboles, farolas, etc.

Antes de iniciar la demolición se neutralizarán las acometidas de las instalaciones, de acuerdo con las Compañías Suministradoras. Se taponará el alcantarillado y se revisarán los locales del edificio, comprobando que no existe almacenamiento de materiales combustibles o peligrosos, ni otras derivaciones de instalaciones que no procedan de las tomas del edificio, así como si se han vaciado todos los depósitos y tuberías.

Se dejarán previstas tomas de agua para el riego, para evitar la formación de polvo durante los trabajos.

Demolición elemento a elemento

El orden de demolición se efectuará, en general, de arriba hacia abajo de tal forma que la demolición se realice prácticamente al mismo nivel, sin que haya personas situadas en la misma vertical ni en la proximidad de elementos que se abatan o vuelquen.

No se suprimirán los elementos atirantados o de arriostramiento en tanto no se supriman o contrarresten las tensiones que inciden sobre ellos.

En elementos metálicos en tensión se tendrá presente el efecto de oscilación al realizar el corte o al suprimir las tensiones.

Se apuntalarán los elementos en voladizo antes de aligerar sus contrapesos.

El abatimiento de un elemento se realizará permitiendo el giro, pero no el desplazamiento de sus puntos de apoyo, mediante mecanismo que trabaje por encima de la línea de apoyo del elemento y permita el descenso lento.

Las cargas se comenzarán a elevar lentamente, con el fin de observar si se producen anomalías en cuyo caso, se subsanarán después de haber descendido nuevamente la carga a su lugar inicial.

Se evitará la formación de polvo regando ligeramente los elementos y/o escombros.

Al finalizar la jornada no deben quedar elementos del edificio en estado inestable, de forma que el viento, las condiciones atmosféricas u otras causas no pueden provocar se derrumbamiento. Se protegerán de la lluvia, mediante lonas o plásticos, las zonas o elementos del edificio que puedan ser afectado por aquélla.

Demolición por empuje

La altura del edificio o parte de edificio a demoler, no será mayor de 2/3 de la altura alcanzable por la máquina.

La máquina avanzará siempre sobre suelo consistente y los frentes de ataque no aprisionarán a la máquina, de forma que ésta pueda girar siempre 360°.

No se empujará, en general, contra elementos no demolidos previamente, de acero ni de hormigón armado. Se habrá demolido previamente, elemento a elemento, la parte de edificio que está en contacto con medianerías, dejando aislado el tajo de la máquina.

Se empujará, en el cuarto superior de la altura de los elementos verticales y siempre por encima de su centro de gravedad.

Cuando existan planos inclinados, como faldones de cubierta, que puedan deslizar sobre la máquina, deberán demolerse previamente.

Durante la ejecución se vigilará y se comprobará que se adoptan las medidas de seguridad especificadas, que se dispone de los medios adecuados y que el orden y la forma de ejecución de la demolición se adapta a lo establecido en este pliego.

Se cumplirán, además, todas las disposiciones generales que sean de aplicación de la Ordenanza General de Seguridad y Salud en el trabajo y de las Ordenanzas Municipales.

MEDICIÓN Y ABONO

Se medirá y abonará por metros cúbicos (m³) de edificio realmente demolido, esta unidad comprende la carga del camión de los productos resultantes de la demolición, quedando excluido el transporte, y la descarga del camión en el vertedero.

4.5 DEMOLICIÓN DE CONSTRUCCIONES VARIAS

DEFINICIÓN

Incluye el derribo de todas las construcciones existentes que sea necesario para la posterior ejecución de las obras, así como la carga y la posterior carga sobre camión.

EJECUCIÓN

Para su ejecución se estará a lo dispuesto en el artículo 301 del PG - 3, incluyéndose en la unidad la retirada de los productos.

Las operaciones de derribo se efectuarán con las precauciones necesarias para lograr unas condiciones de seguridad suficientes y evitar daños en las construcciones próximas. En este sentido, se atenderá a lo que ordene la Dirección Técnica, que designará y marcará los elementos que haya que conservar intactos.

Todos los trabajos se realizarán de forma que produzcan la menor molestia posible a los vecinos de la zona. No se realizarán trabajos de demolición fuera del intervalo entre las 08:00 y las 22:00, a no ser que exista autorización expresa de la Dirección Técnica.

Se protegerán los elementos de servicio público que puedan ser afectados por la demolición, incluyendo tapas de pozos y arquetas, sumideros, árboles, farolas y otros elementos del mobiliario urbano.

Durante las demoliciones, si aparecen grietas en los edificios cercanos, se colocarán testigos a fin de observar los posibles efectos de la demolición y efectuar su apuntalamiento o consolidación si fuera preciso.

Se evitará la formación de polvo regando ligeramente los elementos y escombros. Al finalizar la jornada no deben quedar elementos inestables, de forma que el viento, las condiciones atmosféricas u otras causas puedan provocar su derrumbamiento. Se protegerán de la lluvia mediante lonas o plásticos las zonas o elementos de los muros que puedan resultar afectados por aquélla.

Los materiales de derribo que hayan de ser utilizados en la obra se limpiarán, acopiarán y transportarán en la forma y a los lugares que señale la Dirección Técnica.

La reposición de elementos deteriorados durante estas operaciones correrá a cuenta del Constructor.

MEDICIÓN Y ABONO

Se abonará por metros cúbicos, realmente demolidos y retirados de su emplazamiento, para espesores mayores de 30 cm, sino se medirá por m², determinándose esta medición en la obra por diferencia entre los datos iniciales antes de comenzar la demolición y los datos finales, inmediatamente después de finalizar la misma, no siendo objeto de abono independiente los trabajos necesarios para salvar las arquetas y tapas de los servicios existentes que haya que mantener.

El precio incluye el corte de pavimento y la totalidad de las operaciones necesarias

para la ejecución completa de la unidad, incluso refino y compactación, limpieza y retirada de escombros a pie de carga y carga a camión.

4.6 TRANSPORTE DE ESCOMBROS A ECOPARQUE.

DEFINICIÓN

Esta unidad comprende el transporte del camión ya cargado con escombros procedentes de las distintas demoliciones a vertedero autorizado y el canon.

MEDICIÓN Y ABONO

Se medirá y abonará por toneladas realmente ejecutadas justificadas mediante presentación de albaranes de vertido, incluyendo el precio el canon a pagar en el vertedero autorizado.

4.7 EXCAVACIÓN EN DESMONTE DE TIERRAS

DEFINICIÓN

Consiste en el conjunto de operaciones necesarias para excavar y nivelar las zonas de desmonte donde se asienta el vial y aceras, también incluye el refino, la humectación y compactación de la base de la explanada, de acuerdo con las dimensiones y taludes especificados en los planos. También se incluyen las operaciones de carga, con o sin selección, carga de los productos excavados.

La excavación será sin clasificar, en cualquier tipo de terreno.

EJECUCIÓN

Para la ejecución se estará a lo dispuesto en el artículo 320 del PG - 3/75 y quedará a criterio y por cuenta del Constructor la utilización de los medios de excavación que considere precisos, siempre que se garantice una producción adecuada a las características, volumen y plazo de ejecución de las obras.

Deben ser tenidas en cuenta las distancias de seguridad a tendidos aéreos de conducción de energía eléctrica. Durante la ejecución de las obras se tomarán las precauciones adecuadas para no disminuir la resistencia del terreno no excavado. En especial, se tomarán las medidas necesarias para evitar los siguientes fenómenos: inestabilidad de taludes, deslizamientos ocasionados por el descalce del pie de la excavación, erosiones locales y encharcamientos debidos a un drenaje defectuoso de las obras.

El Constructor deberá asegurar la estabilidad de los taludes y paredes de todas las excavaciones que realice, y aplicar oportunamente los medios de sostenimiento, entibación, refuerzo y protección superficial del terreno apropiados a fin de impedir desplazamientos y deslizamientos que pudieran ocasionar daños a personas o a las obras, aunque tales medios no estén definidos en el Proyecto, ni hubieran sido ordenados por la Dirección Técnica. Con independencia de ello, la Dirección Técnica podrá ordenar la colocación de apeos, entibaciones, refuerzos o cualquier otra medida de sostenimiento o protección en cualquier momento de la ejecución de las obras.

El Constructor adoptará las medidas necesarias para evitar la entrada de agua y mantener libre de agua la zona de las excavaciones; a estos fines, construirá las protecciones, zanjas y cunetas, drenajes y conductos de desagüe que sean necesarios.

El agua de cualquier origen que sea y que, a pesar de las medidas tomadas, irrumpa en las zonas de trabajo o en los recintos ya excavados y la que surja en ellos por filtraciones, será recogida, encauzada y evacuada convenientemente, y extraída con bombas u otros procedimientos si fuera necesario. Tendrá especial cuidado en que las aguas superficiales sean desviadas y encauzadas antes de que alcancen las proximidades de los taludes o paredes de la excavación, para evitar que la estabilidad del terreno pueda quedar disminuida por un incremento de presión del agua intersticial, y para que no se produzcan erosiones de los taludes.

Cuando así se requiera, se evitará la formación de polvo regando ligeramente la zona de trabajo o de circulación de vehículos.

La tierra vegetal no extraída en el desbroce se separará del resto y se trasladará al lugar indicado por la Dirección o se acopiará de acuerdo con las instrucciones de la Dirección Técnica, para su uso posterior.

MEDICIÓN Y ABONO

La presente unidad se abonará por metros cúbicos (m³) medidos sobre perfiles transversales teóricos, sin clasificar, e incluye todas las operaciones indicadas anteriormente, además de la carga sobre camión de los productos resultantes de la excavación.

En ningún caso se abonarán excesos no justificados y que no hayan sido previamente autorizados por la Dirección Técnica, tampoco serán de abono las operaciones auxiliares como agotamientos y entibaciones, ni las medidas de seguridad necesarias para llevar a cabo los trabajos.

4.8 TERRAPLÉN O RELLENO

Esta unidad consiste en la extensión y compactación de suelos procedentes de las excavaciones o préstamos, en zonas de extensión tal que permita la utilización de maquinaria convencional de movimiento de tierras, y en condiciones adecuadas de drenaje.

Su ejecución incluye las operaciones siguientes:

- Canon de adquisición de los terrenos procedentes de préstamos.
- Preparación de la superficie de asiento del terraplén o relleno.
- Extensión de una tongada de material procedente de traza o préstamo.
- Humectación o desecación de una tongada y compactación.
- Retirada del material degradado y su transporte a vertedero, por mala programación y nueva extensión y humectación.
- Estas operaciones reiteradas cuantas veces sea preciso.

MATERIALES

Se emplearán materiales procedentes de la excavación en desmontes o préstamos exentos de tierra vegetal. Estos materiales deben cumplir las condiciones de suelo tolerable ó seleccionados definidas en el Artículo 330 del PG-3/75, los tipos de suelo a utilizar en las distintas zonas del terraplén serán los que se definan en el resto de documentos del Proyecto.

EJECUCIÓN

Si el terraplén tuviera que construirse sobre un firme existente, se escarificará y compactará éste según lo indicado en este Pliego. Si tuviera que construirse sobre terreno natural, en primer lugar se efectuará el desbroce del citado terreno y la excavación y extracción del material inadecuado en toda la profundidad requerida a juicio de la Dirección Técnica. A continuación se escarificará el terreno y se compactará en las mismas condiciones que las exigidas para el cimiento del terraplén.

Durante la ejecución de las obras, la superficie de las tongadas deberá tener la pendiente transversal necesaria para asegurar la evacuación de las aguas sin peligro de erosión.

El contenido óptimo de humedad de la tongada se obtendrá a la vista de los resultados de los ensayos que se realicen en obra con la maquinaria disponible; cuando sea necesario añadir agua, se efectuará de manera tal que el humedecimiento de los materiales sea uniforme. En casos especiales en que la humedad natural sea excesiva para conseguir la compactación precisa, se tomarán las medidas adecuadas, pudiéndose proceder a la desecación por oreo, o a la adición y mezcla de materiales secos o sustancias apropiadas, tales como la cal viva.

Las tongadas no deberán sobrepasar los 25 cm de espesor. Deberá cuidarse especialmente la humedad del material para alcanzar la densidad correspondiente al 100% del Próctor normal en cualquiera de las zonas del terraplén.

Cuando la tongada subyacente se halle reblandecida por una humedad excesiva, la Dirección Técnica no autorizará la extensión de la siguiente.

El número de pasadas necesarias para alcanzar la densidad mencionada será determinado por un terraplén de ensayo a realizar antes de comenzar la ejecución de la unidad. Las zonas que por su reducida extensión, su pendiente o su proximidad a obras de fábrica no permitan el empleo del equipo que normalmente se esté utilizando para la compactación de los terraplenes, se compactarán con los medios adecuados al caso, de forma que las densidades que se alcancen no sean inferiores a las obtenidas en el resto del terraplén. Si se utilizan para compactar rodillos vibrantes, deberán darse al final unas pasadas sin aplicar vibración, para corregir las perturbaciones superficiales que hubiese podido ocasionar la vibración y sellar la superficie.

Los terraplenes se ejecutarán cuando la temperatura ambiente a la sombra sea superior a 2 grados centígrados, debiendo suspenderse los trabajos cuando la temperatura descienda por debajo de dicho límite. Sobre las capas en ejecución debe prohibirse la acción de todo tipo de tráfico hasta que se haya completado su compactación. Si ello no es factible, el tráfico que necesariamente tenga que pasar sobre ellas se distribuirá de forma que no se concentren huellas de rodadas en la superficie.

Control de calidad

Ensayos a realizar para la comprobación del tipo de suelo (lotes cuando el material es uniforme):

- | | |
|---|--------------------------------|
| - Próctor normal (NLT 108/98): | 1 por cada 1000 m ³ |
| - Análisis granulométrico (NLT 104/91): | 1 por cada 2000 m ³ |
| - Límites de Atterberg (NLT 105 y 106/98): | 1 por cada 2000 m ³ |
| - CBR (NLT 111/87): | 1 por cada 5000 m ³ |
| - Contenido de materia orgánica (NLT 118/98): | 1 por cada 5000 m ³ |

MEDICIÓN Y ABONO

La presente unidad se abonará por metros cúbicos (m³) medidos sobre perfiles transversales teóricos del mismo.

El precio de esta unidad incluye los eventuales transportes del material de relleno por el interior de la obra.

En ningún caso se abonarán excesos no justificados y que no hayan sido previamente autorizados por la Dirección Técnica, ni tampoco los procedentes de excesos de rellenos no autorizados.

4.9 EXCAVACIÓN EN ZANJAS Y POZOS

DEFINICIÓN

Esta unidad consiste en el conjunto de operaciones necesarias para abrir zanjas y pozos. Su ejecución incluye las operaciones de:

- Excavación.
- Nivelación y evacuación del terreno.

- Colocación de la entibación, si fuese necesaria
 - Agotamiento de la zanja o pozo, si fuese necesario.
 - Transporte de los productos sobrantes removidos a vertedero, depósito o lugar de empleo.
- Las excavaciones de zanjas y pozos del presente Proyecto, serán excavaciones sin clasificar (en cualquier clase de terreno).

EJECUCIÓN

Referente a la ejecución de las obras regirá lo especificado en el Artículo 321.3 del PG-3, y en especial se determina en este Pliego Particular que los productos sobrantes procedentes de la excavación se transportarán a vertedero cuya gestión y utilización correrán de cuenta del Constructor, no habiendo lugar a abonos adicionales.

El Constructor de las obras, hará sobre el terreno un replanteo general del trazado de la conducción y del detalle de las obras de fábrica, marcando las alineaciones y rasantes de los puntos necesarios, para que con auxilio de los planos, pueda el Constructor ejecutar debidamente las obras.

Será obligación del Constructor la custodia y reposición de las señales que se establezcan en el replanteo.

Las zanjas para colocación de tuberías tendrán el ancho de la base, profundidad y taludes que figuren en el Proyecto o indique la Dirección Técnica de las obras.

Cuando se precise levantar un pavimento existente para la ejecución de las zanjas, se marcarán sobre la superficie de este el ancho absolutamente imprescindible, que será el que servirá de base para la medición y el abono de esta clase de obra. La reposición del citado pavimento se hará empleando los mismos materiales obtenidos al levantarlo, sustituyendo todos los que no queden aprovechables y ejecutando la obra de modo que el pavimento nuevo sea de idéntica calidad que el anterior. Para ello, se atenderán cuantas instrucciones dé la Dirección Técnica.

La ejecución de las zanjas para emplazamiento de las tuberías, se ajustará a las siguientes normas:

- Se replanteará el ancho de las mismas, el cual es el que ha de servir de base al abono del arranque y reposición del pavimento correspondiente. Los productos aprovechables de este se acopiarán en las proximidades de las zanjas.
- El Constructor determinará las entibaciones que habrán de establecerse en las zanjas atendiendo a las condiciones de seguridad, así como los apeos de los edificios contiguos a ellas.
- No se autorizará la circulación de vehículos a una distancia inferior a 3 m del borde de la excavación para vehículos ligeros, y de 4 m para vehículos pesados. Los productos procedentes de la excavación se acopiarán a una distancia de la coronación de los taludes siempre en función de la profundidad de la zanja con el fin de no sobrecargar y aumentar el empuje hacia las paredes de la excavación. En caso de que no exista forma de evitar tal acopio, el empuje se tendrá en cuenta para el cálculo y dimensionamiento de la entibación.
- Los productos de las excavaciones se depositarán a un solo lado de las zanjas, dejando una banquetta de sesenta (60) centímetros como mínimo. Estos depósitos no formarán cordón continuo, sino que dejarán paso para el tránsito general y para entrada a las viviendas afectadas por las obras, todos ellos se establecerán por medios de pasarelas rígidas sobre las zanjas.
- El Constructor pondrá en práctica cuantas medidas de protección, tales como cubrición de la zanja, barandillas, señalización, balizamiento y alumbrado, sean precisas para evitar la caída de personas o de ganado en las zanjas. Estas medidas deberán ser sometidas a la conformidad de la Dirección Técnica, que podrá ordenar la colocación de otras o la mejora de las realizadas por el Constructor, si lo considerase necesario.
- Se tomarán las precauciones precisas para evitar que las lluvias inunden las zanjas abiertas
- Deberán respetarse cuantos servicios se descubran al abrir las zanjas, disponiendo los apeos necesarios. Cuando hayan de ejecutarse obras por tales conceptos, lo ordenará la Dirección Técnica de las obras. La reconstrucción de servicios accidentalmente destruidos, será de cuenta del Constructor.
- Durante el tiempo que permanezcan las zanjas abiertas, establecerá el Constructor señales de peligro, especialmente por la noche. El Constructor será responsable de los accidentes que se produzcan por defectuosa señalización.
- No se levantarán los apeos establecidos sin orden de la Dirección Técnica.
- La Dirección Técnica podrá prohibir el empleo de la totalidad o parte de los materiales procedentes de la demolición del pavimento, siempre que a su juicio hayan perdido sus condiciones primitivas como consecuencia de aquella.
- Se comprobará la ausencia de gases y vapores nocivos antes de comenzar la jornada laboral. En caso de existencia de éstos, se ventilará la zanja adecuadamente.
- Se instalarán antepechos de protección a una distancia de 0,60 m como mínimo del borde de la zanja. También se instalarán topes adecuados como protección ante el riesgo de caídas de materiales u otros elementos.
- Deberá disponerse al menos una escalera portátil por cada equipo de trabajo, que deberá sobrepasar al menos un metro el borde de la zanja, y disponiendo al menos de una escalera cada 30 m de zanja.
- Cualquier achique que sea necesario efectuar por la presencia de aguas que afloren en el interior de las zanjas se hará de manera inmediata.

MEDICIÓN Y ABONO

Se abonará por metros cúbicos, determinados a partir de las secciones tipo representadas en planos y de las profundidades de excavación realmente ejecutadas.

No serán de abono los desprendimientos de las zanjas ni los agotamientos, si son necesarios. Tampoco serán de abono las entibaciones, si su inclusión está expresamente considerada en la definición de la unidad. En ningún caso se abonarán excesos no justificados y que no hayan sido previamente autorizados por la Dirección Técnica. Tampoco se abonará el relleno en exceso derivado del anterior exceso de excavación. Incluye refino, compactación del fondo y carga en camión. El empleo de máquinas zanjadoras, con la autorización de la Dirección Técnica, cuyo mecanismo activo dé lugar a una anchura de zanja superior a la proyectada, no devengará a favor del Constructor el derecho a percepción alguna por el mayor volumen excavado ni por el correspondiente relleno.

4.10 EXCAVACIÓN DE TIERRAS A MANO

DEFINICIÓN

Esta unidad consiste en el conjunto de operaciones necesarias para abrir zanjas y pozos a mano, no por medios mecánicos, donde fuera necesario a juicio de la Dirección Técnica y a la vista de los trabajos a efectuar.

Las excavaciones de zanjas y pozos a mano del presente Proyecto serán sin clasificar.

EJECUCIÓN

Su ejecución incluye las siguientes operaciones:

- Excavación.
- Colocación de la entibación, si fuese necesaria.
- Agotamiento de la zanja o pozo, si fuese necesario.
- Nivelación del terreno.
- Refino, compactación del fondo.
- Transporte de los productos sobrantes a vertedero, depósito o lugar de empleo.

La Dirección Técnica, hará sobre el terreno un replanteo de la excavación, marcando las alineaciones y rasantes de los puntos necesarios, para que con auxilio de los planos, pueda el Constructor ejecutar las obras.

Se deberán guardar todas las precauciones y medidas de seguridad indicadas para la unidad "excavación en zanjas y pozos".

MEDICIÓN Y ABONO

Se abonará por metros cúbicos. Dichos metros cúbicos se medirán según las secciones teóricas que figuran en los planos para la excavación, teniendo en cuenta la profundidad realmente ejecutada.

En ningún caso se abonarán excesos no justificados y que no hayan sido previamente autorizados por la Dirección Técnica.

Cuando haya de ser adoptada la excavación manual en actuaciones proyectadas con excavación por medios mecánicos, el Constructor deberá dar cuenta inmediata a la Dirección Técnica para que este circunstancia pueda ser tenida en cuenta al valorar los trabajos. En caso de no producirse este aviso, el Constructor deberá aceptar el criterio de valoración que decida la Dirección Técnica.

4.11 RELLENO Y COMPACTACIÓN EN ZANJAS Y POZOS

DEFINICIÓN

Esta unidad consiste en la extensión y compactación de materiales procedentes de excavaciones o préstamos para relleno de zanjas, trasdós de obras de fábrica o cualquier otra zona cuyas dimensiones no permitan la utilización de los mismos equipos de maquinaria con que se lleva a cabo la ejecución de terraplenes.

MATERIALES

Los materiales destinados a rellenos localizados y zanjas precisarán la previa conformidad de la Dirección Facultativa, procederán de préstamos y cumplirán las condiciones que para suelos adecuados establece el PG-3 en su Artículo 330.3.

En rellenos localizados no podrán utilizarse suelos orgánicos, turbosos, fangosos, tierra vegetal, ni materiales de desecho. En rellenos que formen parte de la infraestructura de las obras se adoptarán los mismos materiales que en las zonas correspondientes de los terraplenes, según lo indicado en el Artículo 332 del PG-3.

La cama de asiento de las tuberías se realizará mediante tierras arenosas, arena de río lavada, o gravilla procedente preferentemente de áridos naturales, o bien del machaqueo y trituración de piedras de canteras o gravas naturales.

El tamaño de la gravilla estará comprendido entre cinco y veinticinco milímetros (5 a 25 mm.), y el coeficiente de desgaste, medido por el ensayo de Los Angeles según norma NLT-149/72, será inferior a 40.

El tapado de las tuberías hasta una altura de 30 cm. sobre clave se realizará preferentemente con arenas de mina naturales formadas por partículas estables y resistentes. Estarán exentas de áridos mayores de dos centímetros (2 cm.). La compactación será superior o igual al 95% del Proctor Normal.

El tapado del resto de la zanja se realizará dependiendo de la definición de los planos, con zahorra natural o suelo seleccionado según definición de PG-3 exentos de áridos mayores de cuatro centímetros (4 cm.). Su compactación será superior o igual al 100% del Proctor Normal.

- HUSOS GRANULOMÉTRICOS DE LAS ZAHORRAS NATURALES. CERNIDO ACUMULADO (% en masa)

TIPO DE ZAHORRA NATURAL (*)	ABERTURA DE LOS TAMICES UNE-EN 933-2 (mm)									
	50	40	25	20	8	4	2	0,500	0,250	0,063
ZN40	100	80-95	65-90	54-84	35-63	22-46	15-35	7-23	4-18	0-9
ZN25	-	100	75-95	65-90	40-68	27-51	20-40	7-26	4-20	0-11
ZN20	-	-	100	80-100	45-75	32-61	25-50	10-32	5-24	0-11

(*) La designación del tipo de zahorra se hace en función del tamaño máximo nominal, que se define como la abertura del primer tamiz que retiene más de un diez por ciento en masa.

En todos los casos, el cernido por el tamiz 0,063 mm de la UNE-EN 933-2 será menor que los dos tercios (2/3) del cernido por el tamiz 0,250 mm de la UNE-EN 933-2.

EJECUCIÓN

Para la ejecución de esta unidad regirá el Artículo 332 ("Rellenos localizados") del PG-3.

No se procederá al relleno de zanjas y pozos sin autorización de la Dirección Técnica.

El relleno se efectuará extendiendo los materiales en tongadas sucesivas sensiblemente horizontales y de un espesor tal que, con los medios disponibles, se obtenga en todo su espesor el grado de compactación requerido, no superando en ningún caso los veinte (20) centímetros. El grado de compactación a alcanzar, si la Dirección Técnica no establece otro, será del 100% del determinado en el ensayo Proctor normal.

Esta unidad ha de ser ejecutada cuando la temperatura ambiente, a la sombra, sea superior a dos (2) grados centígrados.

CONTROL DE CALIDAD

Cuando se plantee duda sobre la calidad de los suelos, se procederá a su identificación realizando los correspondientes ensayos (análisis granulométrico, límites de Atterberg, CBR y contenido en materia orgánica). Si en otros documentos del Proyecto no se indica nada en contra, se precisan suelos adecuados en los últimos 60 centímetros del relleno y tolerables en el resto de la zanja. Si los suelos excavados son inadecuados se transportarán a vertedero y en ningún caso serán empleados para la ejecución del relleno. Para la comprobación de la compactación se realizarán cinco determinaciones de humedad y densidad "in situ" cada 1000 m² de tongada. El lote de cada tipo de material para la determinación de la densidad de referencia Proctor normal serán 1000 m³.

MEDICIÓN Y ABONO

Se abonarán por metros cúbicos medidos sobre los planos de secciones tipo según las profundidades realmente ejecutadas.

El precio de esta unidad incluye los eventuales transportes del material de relleno por el interior de la obra.

En ningún caso se abonarán excesos no justificados y que no hayan sido previamente autorizados por la Dirección Técnica, ni tampoco los procedentes de excesos de excavación no autorizados.

4.12 RETIRADA Y REPOSICIÓN A NUEVA COTA DE REJILLA O TAPA DE REGISTRO

DEFINICIÓN

La presente unidad de obra consiste en la retirada y recolocación a nueva rasante de los marcos y tapas de registros, rejillas y sumideros, hidrantes, bocas de riego, etc... existentes en la zona de las obras que así lo requieran.

Comprende todas las operaciones necesarias para esa finalidad, como pueden ser la demolición o desenchajado de elementos, el recocado del elemento de que se trate con la fábrica oportuna, repuntado, recibido de marcos, anclajes, limpieza final, etc, así como los diversos materiales necesarios para la ejecución de las operaciones.

MATERIALES

Los materiales a emplear serán tapas de fundición dúctil D-400 en calzada y C-250 en aceras según se define en el artículo 2.6 del presente Pliego.

EJECUCIÓN

La unidad se completará con antelación a la ejecución del solado adyacente o la extensión de la capa de rodadura, en su caso.

La elevación y fijación de los marcos de tapas de registros existentes en calzada, se realizará utilizando exclusivamente hormigón HM-20.

MEDICIÓN Y ABONO

Los hidrantes, bocas de riego, sumideros, tapas de Iberdrola, se abonarán por unidades independientes, realizándose la medición contabilizando en obra las unidades realmente ejecutadas, abonándose al precio unitario contratado contemplado en los cuadros de precios.

Los marcos y tapas de acometidas de abastecimiento y los marcos y tapas de registro de saneamiento de fundición dúctil, se abonarán por unidades independientes, realizándose la medición contabilizando en obra las unidades realmente ejecutadas, abonándose al precio unitario contratado contemplado en los cuadros de precios.

El precio incluye la totalidad de las operaciones necesarias para la ejecución completa de la unidad.

4.13 PERFILADO EN FONDO DE DESMONTE

DEFINICIÓN

Comprende esta unidad el conjunto de actuaciones precisas para dotar a la superficie de asiento de la primera capa del firme de una geometría regular y de un grado de compactación equivalente al 100% del Proctor normal.

MATERIALES

Si la regularización superficial o la necesidad de excavar en subrasante, para eliminar suelos no aptos o sanear blandones, requiere la aportación de suelos, éstos serán adecuados o seleccionados, según la categoría de explanada a conseguir, de acuerdo con la clasificación de suelos del art. 330 del PG-3.

EJECUCIÓN

Después de instaladas las canalizaciones de servicios se procederá por los medios que se consideren idóneos, manuales o mecánicos, al rasanteo de lo que constituirá la superficie de asiento del firme, esta actividad consistirá en dejar dicha superficie con la rasante prevista en Proyecto, con una geometría regular, sensiblemente plana, sin puntos altos ni bajos, de forma que pueda conseguirse un espesor uniforme en la inmediata capa de firme. Una vez realizado el rasanteo se procederá a la compactación,

prestando especial atención a las zonas de zanjas y al entorno de los registros de las redes de servicios.

CONTROL DE CALIDAD

En principio se efectuarán las comprobaciones relativas a geometría y compactación.

Esta última comprobación requerirá la realización de los siguientes ensayos:

- Próctor normal (NLT 107/98): 1 cada 2000 m²

- Densidad y humedad "in situ" 5 cada 2000 m²

Cuando se plantee duda sobre la idoneidad del suelo que ha de constituir la explanada, se procederá a la realización de los correspondientes ensayos de identificación.

MEDICIÓN Y ABONO

El perfilado de fondo de desmonte o terraplen se medirá y abonará por metros cuadrados medidos en obra incluyéndose la preparación de la superficie de asiento de la primera capa del firme.

El precio de esta unidad, único cualquiera que sea la ubicación de la explanada (calzada, acera, aparcamiento ...), incluye todas las operaciones precisas para la completa ejecución de la unidad.

4.14 ENTIBACIONES

DEFINICIÓN

Esta unidad consiste en el conjunto de obras y reparaciones para proteger las excavaciones serán entibaciones semicuajadas de madera.

MATERIALES

La Dirección Técnica establecerá el tipo de materiales a utilizar en cada caso. La madera será de pino de primera calidad. Será de aplicación el Art. 321.3.2 de PG-3..

EJECUCIÓN

Se realizará por medio de tabloncillos verticales, correas y codales de madera.

Todas las zanjas se realizarán con entibaciones cuando superen 1,50 m de profundidad, aún cuando en los precios no figure cantidad expresada para este fin. El Constructor podrá proponer al Director de la Obra efectuarlas sin ellas, explicando y justificando de manera exhaustiva las razones que apoyen su propuesta. El Director podrá autorizar por escrito tal modificación sin que ello suponga responsabilidad subsidiaria alguna.

Será de aplicación el Art. 321.3.2 de PG-3..

MEDICIÓN Y ABONO

Se abonarán por metros cuadrados realmente ejecutados siempre y cuando no vaya incluido en el precio de la excavación, en cuyo caso no dará lugar a abono por separado.

El precio de esta unidad incluye los medios auxiliares necesarios para su ejecución.

En ningún caso se abonarán excesos no justificados y que no hayan sido previamente autorizados por la Dirección Técnica.

4.15 ENCOFRADOS

DEFINICIÓN

Se refiere este Artículo a los encofrados a emplear en las obras, ya sean planos o curvos.

Además de lo aquí indicado, será de aplicación el Artículo 68o del PG-3/75, y el Artículo 65 de la instrucción EHE-o8.

Se entiende por encofrado el molde constituido a base de elementos de madera, metálicos u otro material que reúna las necesarias condiciones de eficacia y que sirva para contener provisionalmente al hormigón en tanto alcance la resistencia requerida para autosostenerse.

Tipos de encofrado y características

El encofrado puede ser, según el tipo de material con el que esté realizado, de madera o metálicos; y según la tipología y sistema de colocación serán fijos o deslizantes.

a) Encofrado de madera

La madera empleada para la realización de encofrados deberá cumplir las características del Artículo 62 del presente Pliego.

b) Encofrado metálico

Los aceros y materiales metálicos empleados para encofrados deberán cumplir las características exigibles a los aceros para estructuras del CTE.

c) Encofrado deslizante

El Constructor, en caso de utilizar encofrados deslizantes someterá a la Dirección de Obra, para su aprobación la especificación técnica del sistema que se propone utilizar.

Se exigirán que los sistemas y equipos de trabajo dispongan del marcado CE.

d) Losas para encofrado perdido

Se definen como losas para encofrado perdido aquellos elementos constructivos de hormigón y acero, fabricados "in situ" o en taller, que se colocan o montan una vez fraguados, y cuya finalidad se destina al moldeo "in situ" de hormigones y morteros, sin posibilidad de recuperación, pasando a formar parte del elemento a hormigonar.

CARACTERÍSTICAS

Los materiales a emplear en la fabricación deberán cumplir las condiciones establecidas en el presente Pliego para las obras de hormigón armado.

Los elementos prefabricados se ajustarán totalmente a la forma, dimensiones y características mecánicas especificadas en los Planos.

Deberán resistir las sollicitaciones verticales procedentes del piso del hormigón fresco y de la carga de trabajo, así como choque y vibraciones producidos durante la ejecución.

Recepción de encofrados prefabricados

El Director de Obra efectuará los ensayos que considere necesarios para comprobar que los elementos prefabricados cumplen con las características exigidas en Planos y Memoria. Las piezas deterioradas en los ensayos de carácter no destructivo por no haber alcanzado las características previstas, serán de cuenta del Constructor.

CONTROL DE CALIDAD

Serán aplicables los artículos del presente Pliego correspondientes a los materiales que constituyen el encofrado.

4.16 OBRAS DE HORMIGÓN EN MASA O ARMADO

DEFINICIÓN

Se definen como obras de hormigón en masa o armado, aquellas en las cuales se utilizan como material fundamental el hormigón reforzado en su caso con armadura de acero que colaboran con el hormigón para resistir los esfuerzos.

Transporte de hormigón

Para el transporte del hormigón se utilizarán procedimientos adecuados para que las masas lleguen al lugar de su colocación sin experimentar variación sensible de las características que poseerían recién amasadas; es decir, sin presentar disgregación, intrusión de cuerpos extraños, cambios apreciables en el contenido de agua, etc.

Especialmente se cuidará de que las masas no lleguen a secarse tanto que impidan o dificulten su adecuada puesta en obra y compactación.

Cuando se empleen hormigones de diferentes tipos de cementos, se limpiarán cuidadosamente el material de transporte antes de hacer el cambio de conglomerante.

EJECUCIÓN DE LAS OBRAS

La ejecución de las obras de hormigón en masa o armado incluye, entre otras, las operaciones siguientes:

Preparación del tajo. Antes de verter el hormigón fresco, sobre la roca o suelo de cimentación, o sobre la tongada inferior de hormigón endurecido, se limpiarán las superficies incluso con chorro de agua y aire a presión, y se eliminarán los charcos de agua que hayan quedado.

Previamente al hormigonado de un tajo, la Dirección de la Obra, podrá comprobar la calidad de los encofrados pudiendo originar la rectificación o refuerzo de éstos si a su juicio no tienen suficiente calidad de terminación o resistencia.

También podrá comprobar que las barras de las armaduras se fijan entre sí mediante las oportunas sujeciones, manteniéndose la distancia del encofrado, de modo que queda impedido todo movimiento de aquellas durante el vertido y compactación del hormigón, y permitiéndose a éste envolverlas sin dejar coqueas. Estas precauciones deberán extremarse con los cercos de los soportes y armaduras de las placas, losas o voladizos, para evitar su descenso.

No obstante estas comprobaciones no disminuyen en nada la responsabilidad del Constructor en cuanto a la calidad de la obra resultante.

Previamente a la colocación, en zapatas y fondos de cimientos, se recubrirá el terreno con una capa de hormigón HM-150 de 0,10 m. de espesor mínimo para limpieza e igualación, y se evitará que caiga tierra sobre ella, o durante el subsiguiente hormigonado.

Para iniciar el hormigonado de un tajo se saturará de agua la capa superficial de la tongada anterior y se mantendrán húmedos los encofrados.

Dosificación y fabricación del hormigón. Deberá cumplirse lo que sobre el particular señala la instrucción EHE-o8.

Puesta en obra del hormigón. Como norma general, no deberá transcurrir más de una hora (1 h.) entre la fabricación del hormigón y su puesta en obra y compactación. Podrá modificarse este plazo si se emplean conglomerados o aditivos especiales, pudiéndose aumentar, además, cuando se adopten las medidas necesarias para impedir la evaporación del agua o cuando concurren favorables condiciones de humedad y temperatura. En ningún caso se tolerará la colocación en obra de masas que acusen un principio de fraguado, segregación o desecación.

No se permitirá el vertido libre del hormigón desde altura superiores a dos metros y medio (2,5 m.) quedando prohibido el arrojarlo con la pala a gran distancia, distribuirlo con rastrillos, hacerlo avanzar más de un metro (1 m.) dentro de los encofrados, o colocarlo en capas o tongadas cuyo espesor sea superior al que permita una compactación completa de la masa.

Tampoco se permitirá el empleo de canales y trompas para el transporte y vertido del hormigón, salvo que la Dirección de Obra lo autorice expresamente en casos particulares.

Compactación del hormigón. Salvo en los casos especiales, la compactación del hormigón se realizará siempre por vibración, de manera tal que se eliminen los huecos y posibles coqueas, sobre todo en los fondos y paramentos de los encofrados, especialmente en los vértices y aristas y se obtenga un perfecto cerrado de la masa, sin que llegue a producirse segregación.

El proceso de compactación deberá prolongarse hasta que refluya la pasta a la superficie.

La frecuencia de trabajo de los vibradores internos a emplear deberá ser superior a seis mil ciclos (6.000) por minuto. Estos aparatos deben sumergirse rápida y profundamente en la masa, cuidando de retirar la aguja con lentitud y a velocidad constante. Cuando se hormigone por tongadas, conviene introducir el vibrador hasta que la punta penetre en la capa adyacente, procurando mantener el aparato vertical o ligeramente inclinado.

En el caso de que se empleen vibradores de superficie, la frecuencia de trabajo de los mismos será superior a tres mil ciclos (3.000) por minuto.

Si se avería uno de los vibradores empleados y no se puede sustituir inmediatamente, se reducirá el ritmo del hormigonado, o el Constructor procederá a una compactación por apisonado aplicado con barra, suficiente para terminar el elemento que se está hormigonando, no pudiéndose iniciar el hormigonado de otros elementos mientras no se haya reparado o sustituido los vibradores averiados.

Juntas de hormigonado. Las juntas de hormigonado no previstas en los planos se situarán en dirección lo más normal posible a la de las tensiones de compresión y allí donde su efecto sea menos perjudicial, alejándolas, con dicho fin, de las zonas en las que la armadura esté sometida a fuertes tracciones. Si el plano de una junta resulta mal orientado, se destruirá la parte de hormigón que sea necesario eliminar para dar a la superficie la dirección apropiada.

Antes de reanudar el hormigonado se limpiará la junta de toda suciedad o árido que haya quedado suelto y se retirará la capa superficial de mortero, dejando los áridos al descubierto; para ello se aconseja utilizar un chorro de arena o cepillo de alambre, según que el hormigón se encuentre más o menos endurecido, pudiendo emplearse también, en este último caso, un chorro de agua y aire. Expresamente se prohíbe el empleo de productos corrosivos en la limpieza de juntas.

Realizada la operación de limpieza, se humedecerá la superficie de la junta, sin llegar a encharcarla, antes de verter el nuevo hormigón. Cuando el hormigón se transporte hasta el tajo en camiones hormigonera, no se podrá verter en la junta el primer hormigón que se extrae, debiendo apartarse éste para su uso posterior.

Se prohíbe hormigonar directamente o contra superficies de hormigón que hayan sufrido los efectos de las heladas. En este caso, deberán eliminarse previamente las partes dañadas por el hielo.

En ningún caso se pondrán en contacto hormigones fabricados con diferentes tipos de cemento que sean incompatibles entre sí.

En cualquier caso, teniendo en cuenta lo anteriormente señalado, el Constructor propondrá a la Dirección de Obra, para su visto bueno o reparos, la disposición y forma de las juntas entre tongadas o de limitación de tajo que estime necesarias para la correcta ejecución de las diferentes obras y estructuras previstas, con suficiente antelación a la fecha en que se prevean realizar los trabajos, antelación que no será nunca inferior a quince días (15).

No se admitirán suspensiones de hormigonado que corte longitudinalmente las vigas, adoptándose las precauciones necesarias, especialmente para asegurar la transmisión de estos esfuerzos, tales como dentado de la superficie de junta o disposición de armaduras inclinadas. Si por averías imprevisibles y no subsanables, o por causas de fuerza mayor, quedará interrumpido el hormigonado de una tongada, se dispondrá el hormigonado hasta entonces colocado de acuerdo con lo señalado en apartado anteriores.

Curado de hormigón. Durante el primer período de endurecimiento, se someterá el hormigón a un proceso de curado, que se prolongará a lo largo de un plazo, según el tipo de cemento utilizado y las condiciones climatológicas.

Como término medio, resulta conveniente prolongar el proceso de curado durante 7 días, debiendo aumentarse este plazo cuando se utilicen cementos de endurecimiento lento o en ambientes secos y calurosos. Cuando las superficies de las piezas hayan de estar en contacto con aguas o filtraciones salinas, alcalinas o sulfatadas, es conveniente aumentar el citado plazo de siete días en un 50% por lo menos.

El curado podrá realizarse manteniendo húmedas las superficies de los elementos de hormigón, mediante riego directo que no produzcan deslavados. El agua empleada en estas operaciones deberá poseer las cualidades exigidas en las Instrucciones EHE-o8.

Otro buen procedimiento de curado consiste en cubrir el hormigón con sacos, arena, paja u otros materiales análogos y mantenerlos húmedos mediante riegos frecuentes.

En estos casos, debe prestarse la máxima atención a que estos materiales sean capaces de retener la humedad y estén exentos de sales solubles, materia orgánica (restos de azúcar en los sacos, paja en descomposición, etc.), u otras sustancias que, disueltas y arrastradas por el agua de curado, puedan alterar el fraguado y primer endurecimiento de la superficie del hormigón.

El curado por aportación de humedad podrá sustituirse por la protección de las superficies mediante recubrimientos de plásticos u otros tratamientos adecuados, siempre que tales métodos, especialmente en el caso de masas secas, ofrezcan las garantías que se estimen necesarias para lograr, durante el primer período de endurecimiento, la retención de la humedad inicial de la masa.

Acabado del hormigón. Las superficies de hormigón deberán quedar terminadas de forma que presenten buen aspecto, sin defectos ni rugosidades.

Si a pesar de todas las precauciones apareciesen defectos o coqueas, se picará y rellenará con mortero del mismo color y calidad que el hormigón.

En las superficies no encofradas el acabado se realizará con el mortero del propio hormigón, en ningún caso se permitirá la adición de otro tipo de mortero e incluso tampoco aumentar la dosificación en las masas finales del hormigón.

Observaciones generales respecto a la ejecución. Durante la ejecución se evitará la actuación de cualquier carga estática o dinámica que pueda provocar daños en los

elementos ya hormigonados. Se recomienda que en ningún momento la seguridad de la estructura durante la ejecución sea inferior a la prevista en el proyecto para la estructura en servicio.

Recubrimientos

En función de los diferentes tipos de estructuras, los recubrimientos que deberán tener las armaduras serán los siguientes:

- Estructuras sometidas al contacto con agua residual: 3 cm.
- Estructuras sometidas al contacto de agua residual o atmósfera con gases procedentes de ésta:
- Elemento "in situ"..... 5 cm.
- Prefabricado 3 cm.
- Cimentaciones y otros elementos hormigonados directamente contra el terreno 7 cm.

El Constructor para conseguir una mayor homogeneidad, compacidad, impermeabilidad, trabajabilidad, etc., de los hormigones y morteros, podrá solicitar de la Dirección de Obra la utilización de aditivos adecuados de acuerdo con las prescripciones de la Instrucción EHE-o8, siendo opcional para ésta la autorización correspondiente.

El abono de las adiciones que pudieran ser autorizadas por la Dirección de Obra se hará por kilogramos (kg) realmente utilizados en la fabricación de hormigones y morteros, medidos antes de su empleo.

No se abonarán las operaciones que sea preciso efectuar para limpiar, enlucir y reparar las superficies de hormigón en las que se acusen irregularidades de los encofrados superiores a las tolerancias o que presenten defectos.

Asimismo, tampoco serán de abono aquellas operaciones que sea preciso efectuar para limpiar o reparar las obras en las que se acusen defectos.

Hormigonado en condiciones climatológicas desfavorables

Hormigonado en tiempo lluvioso. En tiempo lluvioso no se podrá hormigonar si la intensidad de la lluvia puede perjudicar la calidad del hormigón.

Hormigonado en tiempo frío. En general, se suspenderá el hormigonado siempre que se prevea que dentro de las cuarenta y ocho horas siguientes puede descender la temperatura ambiente por debajo de los cero grados centígrados (00).

En los casos en que, por absoluta necesidad, se hormigone en tiempo de heladas, se adoptarán las medidas necesarias para garantizar que, durante el fraguado y primer endurecimiento del hormigón, no habrán de producirse deterioros locales en los elementos correspondientes, ni mermar permanentes apreciables de las características resistentes del material.

Si no es posible garantizar que, con las medidas adoptadas, se ha conseguido evitar dicha pérdida de resistencia, se realizarán los ensayos de información (véase instrucción EHE-o8) necesarios para conocer la resistencia realmente alcanzada, adoptándose, en su caso, las medidas oportunas.

Si la necesidad de hormigonar en estas condiciones parte del Constructor los gastos y problemas de todo tipo que esto originen serán de cuenta y riesgo del Constructor.

Hormigonado en tiempo caluroso. Cuando el hormigonado se efectúe en tiempo caluroso se adoptarán las medidas oportunas para evitar una evaporación sensible del agua de amasado, tanto durante el transporte como en la colocación del hormigón.

En presencia de temperaturas elevadas y viento será necesario mantener permanentemente húmedas las superficies de hormigón durante 10 días por lo menos, o tomar otras precauciones especiales aprobadas por la Dirección de Obra, para evitar la desecación de la masa durante su fraguado y primer endurecimiento.

Si la temperatura ambiente es superior a 400 C, se suspenderá el hormigonado salvo autorización expresa de la Dirección de Obra.

HORMIGÓN EN MASA O ARMADO EN SOLERAS

Las soleras se verterán sobre una capa de diez centímetros (10 cm.) de hormigón HM- 150 de limpieza y regularización y sus juntas serán las que se expresan en los planos.

Las armaduras se colocarán antes de verter el hormigón sujetando la parrilla superior con los suficientes soportes metálicos para que no sufra deformación y la parrilla inferior tendrá los separadores convenientes para guardar los recubrimientos indicados en los planos.

El hormigón se vibrará por medio de vibradores ya sean de aguja o con reglas vibrantes.

La superficie de acabado se enrasará por medio de reglas metálicas, corridas sobre rastreles también metálicos perfectamente nivelados con las cotas del Proyecto.

Las tolerancias de la superficie acabada no deberá ser superior a cinco milímetros (5 mm.) cuando se compruebe por medio de reglas de tres metros (3 m.) de longitud en cualquier dirección y la máxima tolerancia absoluta de la superficie de la solera en toda su extensión no será superior a un centímetro (1 cm.).

HORMIGÓN ARMADO EN ESTRUCTURAS

Muros de contención

El hormigonado en muros de contención y estructuras análogas se realizará de forma continua entre las juntas de dilatación, retracción y construcción señaladas en los planos.

Con aprobación del Director de Obra, se podrán establecer juntas de hormigonado.

Vigas, pilares, zapatas y placas

Estas estructuras se hormigonarán de forma continua entre las juntas de dilatación, retracción y construcción fijadas en los Planos.

Sólo podrán establecerse juntas de construcción en lugares diferentes a los señalados en los Planos si lo autoriza la Dirección de Obra.

No se comenzará el hormigonado mientras la Dirección de Obra no de su aprobación a las armaduras y encofrados.

Tolerancias

- Desviación de la vertical en muros o ejes de pilares..... $\pm 1/1.000$ de altura
- Desviación máxima de superficie plana medida con regla de tres metros5 mm.
- Desviación máxima en la posición del eje de un pilar respecto del teórico 20 mm.
- Variación del canto en vigas, pilares, placas y muros ± 10 mm.
- Variación en dimensiones totales de estructura $\pm 1/1.000$ de la dimensión

MEDICIÓN Y ABONO

Los hormigones se medirán por metros cúbicos (m³), a partir de las dimensiones indicadas en los planos. Se abonarán mediante aplicación de los precios correspondientes del Cuadro de Precios.

Los precios incluyen todos los materiales, cemento, árido, agua, aditivos, la fabricación y puesta en obra de acuerdo con las condiciones del presente Pliego, así como el suministro y aplicación de los compuestos químicos o agua para su curado.

El tratamiento de las juntas se abonará por litros de acuerdo con las dimensiones de proyecto, aplicado al precio correspondiente del Cuadro de Precios.

Los precios de m³ de muro incluyen la excavación necesaria para su ejecución, así como el posterior relleno con material seleccionado procedente de préstamos, si es necesario.

ACABADOS SUPERFICIALES DE LAS OBRAS DE HORMIGÓN

a) Acabado clase hormigón oculto

Esta clase de acabado es de aplicación, en general, a aquellos paramentos que quedarán ocultos debido a rellenos de tierras, o tratamientos superficiales posteriores, o bien porque así se especifique en los Planos.

Los encofrados estarán formados por tabloneros cerrados, paneles metálicos o cualquier otro tipo de material adecuado para evitar la pérdida de la lechada cuando el hormigón es vibrado dentro del encofrado.

La superficie estará exenta de huecos, coqueas u otras deficiencias importantes.

En algunos elementos con esta clase de acabado podrá permitirse el uso de latiguillos.

b) Acabado Hormigón visto

Esta clase de acabado es de aplicación a aquellos paramentos que estarán generalmente a la vista, pero en los que no se exigirá un acabado de alta calidad. Los encofrados estarán formados por tabloneros de madera cepillada y canteada, de anchura uniforme y dispuestos de forma que las juntas entre ellos queden en prolongación tanto en sentido vertical como horizontal. La Dirección de Obra podrá ordenar la reparación o sustitución de los elementos que forman el encofrado cuantas veces lo considere oportuno. Alternativamente se podrán utilizar paneles contrachapados, fenólicos o metálicos. Los elementos de atado se dispondrán con un reparto regular y uniforme. Salvo especificación en contra las juntas de hormigonado serán horizontales y verticales, quedando marcadas mediante la colocación de berenjenos en el encofrado y su posterior retirada. Estos no serán objeto de abono por separado.

La superficie del hormigón estará exenta de huecos, coqueas y otros defectos, de forma que no sea necesario proceder a un relleno de los mismos. No se admitirán reboses de lechada en la superficie, manchas de óxido ni ningún otro tipo de suciedad.

Las rebabas, variaciones de color y otros defectos serán reparados según un procedimiento aprobado por la Dirección de Obra, siendo todas las operaciones de cuenta del Constructor.

c) Acabado hormigón visto en paramentos curvos

Esta clase de acabado es de aplicación en paramentos vistos en los que se quiera conseguir un aspecto especialmente cuidado y los paramentos que sean curvos.

Para conseguir esto se utilizarán encofrados de madera machihembrada o paneles contrachapados, de gran tamaño. Asimismo, se podrán utilizar encofrados con un diseño especial si es proyecto lo especifica. Las juntas entre los tabloneros y el hormigonado serán verticales y horizontales salvo que se disponga lo contrario.

Se dispondrán haciéndolas coincidir con elementos arquitectónicos, dinteles, cambios de dirección, de la superficie, etc. No se permite el uso de tabloneros sin forro ni paneles metálicos ordinarios.

Las juntas se ejecutarán mediante la colocación en el encofrado de berenjenos y su posterior retirada. Asimismo se podrán disponer berenjenos, según un modelo definido en los planos o por la Dirección de Obra. En ningún caso estos elementos serán objeto de abono por separado.

La superficie de hormigón será suave, sin marcas en los tabloneros, huecos, coqueas y otros defectos. El color de los paramentos acabados será uniforme en toda la superficie. No son admisibles las fugas de lechada, manchas de óxido ni ningún otro tipo de suciedad. Las rebabas deberán ser cuidadosamente eliminadas.

MEDICIÓN Y ABONO

Los acabados superficiales de paramentos encofrados vienen determinados por la calidad de éste. En consecuencia los materiales y elementos que se deben emplear y todas las operaciones necesarias para cumplir las especificaciones definidas para cada clase, forma parte de la unidad correspondiente de encofrado y están incluidos en el precio de aquél, no siendo objeto de abono por separado ninguno de los conceptos.

4.17 EXPLANADA

DEFINICIÓN

La explanada es la superficie sobre la que se apoya el firme, no perteneciendo a su estructura; debiendo cumplir las características exigidas en la Orden Circular 10/2002 sobre secciones de firme y capas estructurales de firme, para una explanada E2; es decir su módulo de compresibilidad en el segundo ciclo de carga según NLT-357 $E_{v2} \geq 120$ Mpa.

En caso de que el terreno no cumpliera dichas características se procederá a mejorar la explanada excavando y rellenando posteriormente con suelo seleccionado en una profundidad de 55 cm.

MATERIALES

Los productos destinados a rellenos bajo el firme serán suelos seleccionados cumpliendo lo exigido en el artículo 330 del PG3 para este tipo de suelos:

- Contenido en materia orgánica inferior al cero con dos por ciento ($MO < 0,2\%$), según UNE 103204.
- Contenido en sales solubles en agua, incluido el yeso, inferior al cero con dos por ciento ($SS < 0,2\%$), según NLT 114.
- Tamaño máximo no superior a cien milímetros ($D_{max} \leq 100$ mm).
- Cernido por el tamiz 0,40 UNE menor o igual que el quince por ciento ($\# 0,40 \geq 15\%$) o que en caso contrario cumpla todas y cada una de las condiciones siguientes:
 - Cernido por el tamiz \geq UNE, menor del ochenta por ciento ($\# 2 < 80\%$).
 - Cernido por el tamiz 0,40 UNE, menor del setenta y cinco por ciento ($\# 0,40 < 75\%$).
 - Cernido por el tamiz 0,080 UNE inferior al veinticinco por ciento ($\# 0,080 < 25\%$).
- Límite líquido menor de treinta ($LL < 30$), según UNE 103103.
- Índice de plasticidad menor de diez ($IP < 10$), según UNE 103103 y UNE 103104.

El índice CBR, correspondiente a las condiciones de compactación y puesta en obra será como mínimo de doce ($CBR \geq 12$) según UNE 103502.

Las características de las tierras para su aceptación se comprobarán por una serie de ensayos, que serán como mínimo los siguientes:

- Un (1) ensayo Proctor Normal.
- Un (1) ensayo de contenido de humedad.
- Un (1) ensayo granulométrico.
- Un (1) ensayo de límite de Attenberg.

EJECUCIÓN

Preparación de la superficie de asiento.

Una vez alcanzada la cota del terreno sobre la que finalmente se apoyará el firme, se escarificará el terreno tratándose conforme a las indicaciones relativas a esta unidad de obra dadas en el PG3 en el artículo 302, "Escarificación y compactación", siempre que estas operaciones no empeoren la calidad del terreno de apoyo en su estado natural.

La superficie resultante debe cumplir las características exigidas para una explanada de categoría E2 fijadas en la Orden Circular 10/2002 sobre secciones de firme y capas estructurales de firmes. Para su comprobación se realizarán ensayos de carga con placa según norma NLT-357 "Ensayo de carga con Placa", debiendo obtener en el segundo ciclo de carga un módulo de compresibilidad $E_{v2} \geq 120$ Mpa.

En caso de no obtener el resultado señalado anteriormente con el terreno natural, será necesario excavar en un espesor de 50cm. Y posteriormente rellenar con suelo seleccionado.

Extensión de la tongada.

Los materiales serán extendidos, una vez aceptada la superficie de asiento, tomando las precauciones necesarias para evitar segregaciones y contaminaciones, en dos tongadas de 25 cm.

Las medidas de compactación serán las adecuadas para que, con el espesor de la tongada, se obtenga en todo su espesor el grado de compactación exigido. Antes de extender una tongada se procederá, si fuera necesario, a su homogeneización y humectación. La humedad óptima de compactación, deducida del ensayo "Próctor Modificado" según la Norma NLT 108/98, podrá ser ajustada a la composición y forma de actuación de equipos de compactación, según los ensayos realizados en el tramo de prueba.

Todas las operaciones de aportación de agua tendrán lugar antes de la compactación. Después, la única humectación admisible será la destinada a lograr en superficie la humedad necesaria para la ejecución de la capa siguiente.

Compactación de la tongada.

Conseguida la humedad más conveniente, la cual no deberá rebasar a la óptima en más de un 1 por ciento (1%), se procederá a la compactación de la tongada, que se continuará hasta alcanzar la densidad especificada más adelante en este mismo Artículo. Las zonas que, por su reducida extensión, su pendiente o su proximidad a obras

de paso o desagüe, muros o estructuras, no permitieran el empleo del equipo que normalmente se estuviera utilizando, se compactarán con medios adecuados a cada caso, de forma que las densidades que se alcancen cumplan las especificaciones exigidas a la zorra en el resto de la tongada.

El módulo de deformación vertical en el segundo ciclo de carga del ensayo de carga con placa (Ev2) según NLT 357 es como mínimo ciento veinte Megapascales (Ev2 ≥ 120 MPa) para los suelos seleccionados. En este ensayo de carga sobre placa ejecutado conforme a NLT 357, la relación, K, entre el módulo de deformación obtenido en el segundo ciclo de carga, Ev2 y el módulo de deformación obtenido en el primer ciclo de carga, Ev1, no puede ser superior a dos con dos (K ≤ 2,2).

Densidad

La compactación alcanzada no será inferior al noventa y ocho por ciento (98%) de la máxima obtenida en el ensayo Próctor modificado (Norma NLT-108/98).

Tolerancias geométricas de la superficie acabada.

Dispuestas estacas de refino, niveladas hasta milímetros (mm) con arreglo a los planos, se comprobará la superficie acabada con la teórica que pase por la cabeza de dichas estacas.

La citada superficie no deberá diferir de la teórica en ningún punto en más de veinte milímetros (20 mm).

Se comprobará el espesor de la capa extendida, que en ningún caso deberá ser inferior al teórico deducido de la sección-tipo de los planos.

Las irregularidades que excedan de las tolerancias especificadas se corregirán por el Constructor, a su cargo. Para ello se escarificará en una profundidad mínima de quince centímetros (15 cm), se añadirá o retirará el material necesario y de las mismas características, y se volverá a compactar y refinar.

Limitaciones de la ejecución.

Se ejecutarán los trabajos de relleno cuando la temperatura ambiente, a la sombra, sea mayor a dos Celsius (2° C), debiendo suspenderse los trabajos cuando la temperatura descienda por debajo de dicho límite.

Las condiciones climatológicas no deben haber producido alteraciones en la humedad del material tales que se supere en más de dos (2) puntos porcentuales la humedad óptima.

CONTROL DE CALIDAD

Se someterá al material empleado al siguiente conjunto de ensayos para asegurar la calidad de ejecución de la unidad:

Próctor Modificado (según ensayo NLT 108/98):	1 por cada 1000 m ³
Granulométrico (según ensayo NLT 104/91):	1 por cada 1000 m ³
Equivalente de arena (según ensayo NLT 113/87):	1 por cada 1000 m ³
Límites de Atterberg (según ensayos NLT 105/98 y 106/98):	1 por cada 2000 m ³
CBR (según ensayo NLT 111/87):	1 por cada 5000 m ³

La compactación de la capa de zorra natural será objeto de la siguiente comprobación:

Densidad y humedad "in situ": 5 puntos por cada 1000 m² en calzadas, 5 por cada 500 m² en aceras o aparcamientos.

Ensayo con Placa de carga 1 cada 3500 m² en calzadas, o fracción diaria .

MEDICIÓN Y ABONO

Los rellenos necesarios para obtener la explanada se abonarán por metros cúbicos (m³) realmente ejecutados medidos con arreglo a las secciones tipo indicadas en los planos del Proyecto.

El precio incluye la totalidad de los materiales y las operaciones necesarias para la ejecución completa de la unidad.

El refino y la compactación se consideran incluidos en la unidad de preparación de la superficie no dando lugar a abono independiente.

4.18 BASE DE ZORRA ARTIFICIAL

DEFINICIÓN

Se define como zorra el material granular, de granulometría continua, utilizado como capa de firme. Se denomina zorra artificial al constituido por partículas total o parcialmente trituradas, en la proporción mínima que se especifique en cada caso.

Su ejecución incluye las siguientes operaciones:

- Preparación y comprobación de la superficie de asiento.
- Aportación del material.
- Extensión, humectación si procede, y compactación de cada tongada.
- Refino de la superficie.

MATERIALES

La zorra artificial es una mezcla de áridos, total o parcialmente machacados, en la que la granulometría del conjunto de los elementos que la componen es de tipo continuo.

Los materiales serán áridos procedentes de machaqueo y trituración de piedra de cantera o grava natural, escorias o suelos seleccionados, o materiales locales exentos de arcilla, margas u otras materias extrañas.

El huso será el ZA-25 del artículo 510 del PG-3.

HUSOS GRANULOMÉTRICOS DE LAS ZORRAS ARTIFICIALES. CERNIDO ACUMULADO (% en masa)

TIPO DE ZORRA ARTIFICIAL L(*)	ABERTURA DE LOS TAMICES UNE-EN 933-2 (mm)								
	40	25	20	8	4	2	0,500	0,250	0,063
ZA25	100	75-100	65-90	40-63	26-45	15-32	7-21	4-16	0-9
ZA20	-	100	75-100	45-73	31-54	20-40	9-24	5-18	0-9
ZAD20	-	100	65-100	30-58	14-37	0-15	0-6	0-4	0-2

(*) La designación del tipo de zorra se hace en función del tamaño máximo nominal, que se define como la abertura del primer tamiz que retiene más de un diez por ciento en masa.

En todo caso el cernido por el tamiz 0,63 mm de la UNE-EN 933-2 será menor que dos tercios (2/3) del cernido por el tamiz 0,250 mm. De la UNE-EN 933-2.

El árido comprenderá elementos limpios, sólidos y resistentes, de uniformidad razonable, exentos de polvo, suciedad, arcillas u otros materiales extraños.

El equivalente arena según la UNE-EN 933-8 deberá ser mayor de 40.

El coeficiente de desgaste, medido por el Ensayo de Los Angeles, según La UNE-EN 1097-2, será inferior a treinta y cinco (30).

El material será no plástico para todos los tipos de tráfico según UNE 103104 y su índice de lajas de las distintas fracciones del árido grueso deberá ser inferior a 35 y el porcentaje mínimo de partículas trituradas, según la UNE-EN 933-5, será del setenta y cinco por ciento (75%)

La compactación de las zahorras se efectuará a la humedad óptima definida en el ensayo Proctor modificado y se alcanzará el 100 % de la densidad establecida.

EJECUCIÓN

Preparación de la superficie de asiento.

La zahorra artificial no se extenderá hasta que se haya comprobado que la superficie sobre la que haya de asentarse tenga las condiciones de calidad y forma previstas, con las tolerancias establecidas. Para ello, además de la eventual reiteración de los ensayos de aceptación de dicha superficie, la Dirección Técnica podrá ordenar el paso de un camión cargado, a fin de observar su efecto.

Si en la citada superficie existieran defectos o irregularidades que excediesen de las tolerancias, se corregirán antes del inicio de la puesta en obra de la zahorra.

Extensión de la tongada.

Los materiales serán extendidos, una vez aceptada la superficie de asiento, tomando las precauciones necesarias para evitar segregaciones y contaminaciones, en dos tongadas de 20 cm. Antes de extender una tongada se procederá, si fuera necesario, a su homogeneización y humectación. Se podrán utilizar para ello la prehumidificación en central u otros procedimientos sancionados por la práctica que garanticen, a juicio de la Dirección Técnica, la correcta homogeneización y humectación del material.

La humedad óptima de compactación, deducida del ensayo "Próctor Modificado" según la Norma NLT 108/98, podrá ser ajustada a la composición y forma de actuación de equipos de compactación, según los ensayos realizados en el tramo de prueba.

Todas las operaciones de aportación de agua tendrán lugar antes de la compactación.

Después, la única humectación admisible será la destinada a lograr en superficie la humedad necesaria para la ejecución de la capa siguiente.

Compactación de la tongada.

Conseguida la humedad más conveniente, la cual no deberá rebasar a la óptima en más de un 1 por ciento (1%), se procederá a la compactación de la tongada, que se continuará hasta alcanzar la densidad especificada más adelante en este mismo Artículo. Las zonas que, por su reducida extensión, su pendiente o su proximidad a obras de paso o desagüe, muros o estructuras, no permitieran el empleo del equipo que normalmente se estuviera utilizando, se compactarán con medios adecuados a cada caso, de forma que las densidades que se alcancen cumplan las especificaciones exigidas a la zahorra en el resto de la tongada.

El valor del módulo de compresibilidad en el segundo ciclo de carga del ensayo e carga con placa (Ev₂) según NLT-357 será como mínimo 180 MPa. Además, el valor de la relación de módulos Ev₂ / Ev₁ será inferior a 2,2.

Tramo de prueba

Antes del empleo de un determinado tipo de material, será preceptiva la realización del correspondiente tramo de prueba, para fijar la composición y forma de actuación del equipo compactador, y para determinar la humedad de compactación más conforme a aquella.

Densidad

La compactación de la zahorra artificial se continuará hasta alcanzar una densidad no inferior a la que corresponda al cien por cien (100%) de la máxima obtenida en el ensayo "Próctor modificado", según la Norma NLT 108/98, efectuando las pertinentes sustituciones de materiales gruesos.

Tolerancias geométricas de la superficie acabada.

Dispuestas estacas de refino, niveladas hasta milímetros (mm) con arreglo a los planos, se comprobará la superficie acabada con la teórica que pase por la cabeza de dichas estacas.

La citada superficie no deberá diferir de la teórica en ningún punto en más de quince milímetros (15 mm).

Se comprobará el espesor de la capa extendida, que en ningún caso deberá ser inferior al teórico deducido de la sección-tipo de los planos.

Las irregularidades que excedan de las tolerancias especificadas se corregirán por el Constructor, a su cargo. Para ello se escarificará en una profundidad mínima de quince centímetros (15 cm), se añadirá o retirará el material necesario y de las mismas características, y se volverá a compactar y refinar.

Limitaciones de la ejecución

Las zahorras artificiales se podrán emplear siempre que las condiciones climatológicas no hayan producido alteraciones en la humedad del material tales que se supere en más de dos (2) puntos porcentuales la humedad óptima.

Sobre las capas recién ejecutadas se prohibirá la acción de todo tipo de tráfico, mientras no se construya la capa siguiente, si esto no fuera posible, el tráfico que necesariamente tuviera que pasar sobre ellas se distribuirá de forma que no se concentren las rodadas en una sola zona. El Constructor será responsable de los daños originados, debiendo proceder a su reparación con arreglo a las instrucciones de la Dirección Técnica.

CONTROL DE CALIDAD

Se someterá al material empleado al siguiente conjunto de ensayos para asegurar la calidad de ejecución de la unidad:

• Equivalente de arena (según ensayo NLT 113):	1 por cada 1000 m ³
• Próctor Modificado (según ensayo NLT 108):	1 por cada 1000 m ³
• Granulométrico (según ensayo NLT 104):	1 por cada 1000 m ³
• Límites de Atterberg (según ensayos NLT 105/98 y 106):	1 por cada 1000 m ³
• Coeficiente de desgaste Los Ángeles (según NLT 149):	1 por cada 2000 m ³
• Proporción de árido grueso que presenta dos o más caras de fractura por machaqueo (NLT 358):	1 por cada 2000 m ³

La compactación de la capa de zahorra artificial será objeto de la siguiente comprobación:

Densidad y humedad "in situ": 5 puntos por cada 1000 m² en calzadas, 5 por cada 500 m² en aceras o aparcamientos.

Ensayo con Placa de carga 1 cada 3500 m² en calzadas, o fracción diaria.

MEDICIÓN Y ABONO

Se abonará por metros cúbicos (m³) realmente ejecutados, medidos con arreglo a las secciones tipo señaladas en los planos.

El precio incluye la totalidad de los materiales y las operaciones necesarias para la ejecución completa de la unidad.

4.19 RIEGOS DE ADHERENCIA Y IMPRIMACIÓN

DEFINICIÓN

Estas unidades consisten en la aplicación de un ligante bituminoso sobre una capa bituminosa o no, previamente a la extensión sobre ésta de una capa bituminosa, cuando se trata de riegos de adherencia o imprimación respectivamente.

MATERIALES

El ligante a emplear en riegos de adherencia será una emulsión asfáltica del tipo ECR-1 con dotación de 0,50 Kg/m² (quinientos gramos/metro cuadrado). Para riegos de imprimación sobre capas granulares se utilizarán emulsiones especiales de imprimación ECI con una dotación aproximada de 1 Kg/m².

Además de lo anteriormente expuesto se tendrán en cuenta las especificaciones reflejadas en el Art. 213 y del Pliego General PG 3.

EJECUCIÓN

Su ejecución incluye las operaciones siguientes:

- Preparación de la superficie existente.
- Aplicación del ligante bituminoso.

Para esta unidad regirá los artículos 530 y 531 del PG-3.

Inmediatamente antes de proceder a la aplicación del ligante hidrocarbonado, la superficie a tratar se limpiará de polvo, suciedad, barro, y materiales sueltos o perjudiciales. Para ello se utilizarán barredoras mecánicas o máquinas de presión; en los lugares inaccesibles a estos equipos se podrán emplear escobas de mano. Se cuidará especialmente la limpieza de los bordes de la zona a tratar.

Para los riegos de imprimación se regará con agua la superficie a imprimir un par de horas antes de su aplicación, para favorecer la penetración por capilaridad. Durante la ejecución, se tomarán las medidas necesarias para evitar al máximo que los riegos afecten a otras partes de obra que hayan de quedar vistas, en especial aquellos bordillos que limiten el vial sobre el que se aplican, mediante pantallas adecuadas o cualquier otro sistema.

Será de aplicación a esta unidad de obra lo especificado en el artículo 530 y 531 del PG 3, y su posterior revisión en la O. FOM. 891/2004 riegos bituminosos.

LIMITACIONES DE EJECUCIÓN

La ejecución de las unidades correspondientes a este artículo se podrá realizar sólo cuando la temperatura ambiente sea superior a cinco grados Celsius (5°C), y no exista temor de precipitaciones atmosféricas.

Se prohibirá todo tipo de circulación sobre el riego hasta que haya terminado la rotura de la emulsión.

MEDICIÓN Y ABONO

Estas unidades serán de abono por metro cuadrado realmente ejecutado, la medición y abono será independiente para el riego de imprimación y para el riego de adherencia.

El precio de las unidades incluye la totalidad de las operaciones necesarias como son la fabricación, transporte, puesta en obra, barrido del terreno, preparación de la superficie y protección de los bordillos.

4.20 IMPERMEABILIZACIÓN DE LOSAS

DEFINICIÓN

La impermeabilización es una de las unidades de obra que requieren más atención, la selección del sistema más idóneo para cada caso y una buena ejecución, correcto uso y mantenimiento adecuado son la base de un buen funcionamiento.

Las láminas asfálticas son productos prefabricados laminares, cuya base impermeabilizante es de tipo bituminoso, destinados a formar parte principal de la impermeabilización, como sistema monocapa (compuesto por una sola lámina), o multicapa (compuesto por varias láminas) combinadas con ellas mismas, o con materiales de unión e imprimaciones.

Las láminas de betún asfáltico modificado con elastómeros, están constituida por una o varias armaduras, recubrimientos bituminosos a base de betún asfáltico modificado con elastómeros, material antiadherente y, ocasionalmente, una protección.

Se denomina mástico de betún modificado con elastómeros al betún de destilación ordinaria del petróleo que ha sido modificado mediante la adición de caucho termoplástico, en suficiente cantidad para producir una matriz de caucho continua y estable, pudiendo contener cargas minerales compatibles (filler). Las láminas de betún modificadas con elastómeros de superficie no protegida se designan con las siglas LBM seguidas del conjunto de siglas correspondientes al caucho termoplásticos, modificador escrito entre paréntesis, de un guión su masa nominal expresada en gramos por decímetro cuadrado, de otro guión, de las siglas correspondientes al tipo de armadura principal de acuerdo con la UNE 104242-1/1M-2001.

Cuando las láminas son de superficie autoprotegida, entre la masa nominal y el segundo guión se intercala una barra oblicua seguida de la sigla G o de la sigla M, según el tipo de autoprotección sea mineral o metálica.

El uso de láminas asfálticas de betún modificado con elastómero SBS (caucho termoplástico Estireno-Butadieno-Estireno) y la incorporación de nuevas armaduras, supone mejoras, tales como; elasticidad, durabilidad, resistencia al desgarro, a la tracción y la punzonamiento, comportamiento a altas y bajas temperaturas, y resistencia al envejecimiento.

La sección tipo sobre el forjado existente, para la impermeabilización de losas será la siguiente.

- Soporte resistente: forjado existente.
- Capa de compresión y nivelación con hormigón HA-25, espesor medio de 15 cm. regularizada con capa de mortero fratasado mecánicamente, para garantizar la rigidez y planeidad del soporte de la impermeabilización.
- Imprimación bituminosa elastomérica, mínimo de 0,5 Kg./m²
- Lámina asfáltica de betún elastómero SBS, de 40 g/ dm² de masa nominal y armadura de fibra de vidrio de 110 g/m², autoprotegida con gránulos minerales, adherida totalmente a la anterior con soplete LBM (SBS)-40-FV-110 UNE 104242-1/1M-2001.
- Filtro geotextil antipunzante no tejido de poliéster de 200 g/m².
- Lámina asfáltica de betún elastómero SBS, de 50 g/ dm² de masa nominal y armadura en fieltro no tejido de poliéster de 250 g/m² en posición flotante. LBM (SBS)-50-FP-250 UNE 104242-1/1M-2001.
- Filtro geotextil antipunzante no tejido de poliéster de 200 g/m².

Impermeabilización de losas en zonas ajardinadas

Las cubiertas ajardinadas son cubiertas destinadas a ser utilizadas como áreas de plantación de especies vegetales con fines recreativos, estéticos o medioambientales. Se precisa el uso de láminas impermeabilizantes resistentes a las raíces de las plantas, así como sistemas de drenaje adecuados.

El tratamiento de los puntos singulares debe ser especialmente cuidadoso en este tipo de cubiertas. Las operaciones de puesta en obra de las diferentes capas que las integran, y los trabajos que se realizan encima de la membrana impermeabilizante deben ejecutarse con las debidas precauciones para evitar daños mecánicos en el extendido de la grava de drenaje o la tierra vegetal. La sustitución de la arena por placa drenante Danosa o similar, de poliestireno expandido con perforaciones disminuye este riesgo, y reduce la carga en la cubierta, dado su poco peso.

Estas cubiertas destinadas a ser utilizadas como áreas de plantación con fines recreativos, estéticos o medioambientales. La lámina superior que compone la membrana deberá ser resistente a las raíces según la norma UNE 53420/89. Se dispondrá de una capa entre la membrana y la tierra vegetal a modo de drenaje y protección mecánica de la membrana.

- Soporte resistente: forjado existente.
- Capa de compresión y nivelación con hormigón HA-25, espesor medio de 15 cm. regularizada con capa de mortero fratasado mecánicamente, para garantizar la rigidez y planeidad del soporte de la impermeabilización.
- Imprimación bituminosa elastomérica, mínimo de 0,5 Kg./m²
- Lámina asfáltica de betún elastómero SBS, de 40 g/ dm² de masa nominal y armadura de fibra de vidrio de 110 g/m², autoprotegida con gránulos minerales, adherida totalmente a la anterior con soplete. LBM (SBS)-40-FV-110.
- Filtro geotextil antipunzante no tejido de poliéster de 200 g/m².
- Lámina asfáltica tipo LBM-50/FP-200, de betún elastómero SBS, POLYDAN JARDIN 20/GP o similar, armada con fieltro de poliéster reforzado y estabilizado de 200 g/m², tratada especialmente con productos repelentes a las raíces, autoprotegida con gránulos minerales, solapada y soldada a la anterior.
- Capa filtrante de la tierra vegetal geotextil antiraíces de 150 g/m², DANOFELT 150 o similar.
- Capa de tierra vegetal, mínimo de 30 cm de espesor (dependerá de las especies a plantar).

Las láminas asfálticas impermeabilizantes fabricadas cumplirán con lo establecido en las siguientes normas UNE:

- Además, estarán diseñadas para formar membranas según UNE 104402/96 A Sistemas para la impermeabilización de cubiertas con materiales bituminosos y bituminosos modificados.

Puesta en obra

- Se seguirá lo indicado en el CTE y la norma UNE 104400-6:2001.

No se realizarán trabajos de impermeabilización cuando las condiciones climatológicas puedan resultar perjudiciales y, en concreto, cuando la temperatura ambiente sea menor de:

- 5 a 1°C para láminas de oxiasfalto.
- 0 a 1°C para láminas de oxiasfalto modificado.
- 5 a 1°C para láminas de betún modificado.

Antes de comenzar o reanudar los trabajos de impermeabilización, debe comprobarse si el soporte base reúne todas las condiciones señaladas en este pliego o en la normativa vigente. En caso contrario debe esperarse el tiempo necesario o proceder a su adecuación.

Si se interrumpen los trabajos de impermeabilización se asegurará la estanqueidad de la superficie a impermeabilizar ante eventuales lluvias, protegiendo la zona ejecutada frente a la acción del viento mediante lastres si fuera necesario.

Los rollos de láminas asfálticas se almacenarán en obra protegidos, teniendo en cuenta las condiciones de temperatura ambiente citadas anteriormente y según del tipo que sean, oxiasfalto, oxiasfalto modificado y betún modificado.

Las demás láminas se almacenarán en rollos de pie.

Elementos singulares

En la ejecución de la impermeabilización hay que prestar especial atención a los puntos singulares, ya que son éstos los que pueden ser más problemáticos, bien por falta de diseño, fallo del material o mala realización.

Se utilizarán las bandas y las piezas de refuerzo en estos puntos, ya que van a estar sometidos a esfuerzos que requieren las mejores prestaciones por parte del material a emplear, así como una esmerada ejecución por parte de personal especializado en la instalación de sistemas de impermeabilización con materiales bituminosos.

En el envase de los imprimadores deben figurar sus incompatibilidades y el intervalo de temperaturas en que deben ser aplicados.

En la recepción del material debe controlarse que toda la partida suministrada sea del mismo tipo.

Las emulsiones asfálticas deben ser homogéneas y no mostrar separación de agua ni coagulación del betún asfáltico emulsionado.

Las emulsiones asfálticas no deben aplicarse cuando la temperatura ambiente sea menor de 5°C.

Al recibo en obra del material en rollos, se comprobará que tengan un aspecto uniforme, carezcan de bordes desgarrados o no bien definidos, roturas, perforaciones, grietas, protuberancias, hendiduras, etc., comprobándose en general que el sistema de carga no haya dañado por aplastamientos, punzonamientos, etc., los rollos.

Se rechazarán aquellos que contengan más de dos piezas, asimismo se rechazará la partida entera, si el número de rollos que contengan piezas, es superior al 3% de la misma.

Los rollos que forman la lámina, deberán llegar a obra protegidos (mejor paletizados), llevando incorporada una etiqueta en la que figure como mínimo lo siguiente:

a) El nombre y la dirección del fabricante del producto, y los del marquista o el distribuidor.

- La designación del producto de acuerdo con los apartados correspondientes a cada tipo de láminas.

- El nombre comercial del producto.

- La longitud y la anchura nominales en m

- La masa nominal por m².

- El espesor nominal en mm., (excepto en las láminas bituminosas de oxiasfalto).

- La fecha de fabricación.

- Las condiciones de almacenamiento.

- En el caso de láminas con armadura, las siglas de la armadura principal y si tiene armadura complementaria, además las de estas.

El almacenamiento en obra se realizará en local aislado de la humedad y de la radiación solar, no siendo admisible que la temperatura del mismo supere los 35°C en verano ni los 5°C en invierno.

La colocación de los rollos en el almacén se realizará de forma que los mismos no sufran aplastamiento por cargas, siendo conveniente su ensilado en vertical y separados siempre del suelo a través de madera o material equivalente.

El transporte desde el almacén a los tajos, se realizará de forma conveniente para que no se dañen los rollos. Se podrá almacenar a pie de tajo el material a colocar en el día, protegiéndolo de los agentes atmosféricos y del agua de vertidos en obra.

Las láminas de oxiasfalto y de betún modificado SBS, no se expondrán a una radiación solar prolongada.

Con anterioridad a la ejecución de la impermeabilización, se realizarán las siguientes comprobaciones:

a) Que todas las superficies soporte de la impermeabilización, están completamente terminadas, (rodapiés, rebosaderos, calderetas, juntas perimetrales y de dilatación, soportes verticales, aristas y rincones, etc.), y que todos los ángulos entrantes y salientes están achaflanados o redondeados y toda la superficie limpia.

b) Que no existan materiales contaminantes (aceites, grasas, cal, yeso, etc.).

c) Que el grado de humedad de los soportes en el interior de la masa sea \leq 8%.

d) Que los accesos a la zona a impermeabilizar están protegidos y limpios.

e) Los trabajos de impermeabilización, no deberán realizarse cuando las condiciones climatológicas puedan resultar perjudiciales y, en particular, cuando exista:

f) Nieve, hielo o lluvia.

g) Fuertes vientos.

h) Temperaturas inferiores a cinco grados (5°C).

No se admitirá la existencia de arrugas superficiales, después del extendido de las láminas.

Las láminas de refuerzo se puentearán (no se adherirán) en los vértices o chaflanes de encuentro, así como en las juntas de materiales o en las fisuras, eventualmente existentes.

Los empalmes y solapas entre láminas serán siempre \geq 10 cm.

Una vez iniciada la soldadura entre láminas (solapos o entre sí), no deberá interrumpirse el trabajo hasta no terminar las soldaduras del rollo.

Los solapos entre láminas de una misma hilera, paralelos a la línea de máxima pendiente, no coincidirán con los de las hileras adyacentes, existiendo como mínimo entre ellos una separación $>$ 30 cm.

Los solapos se achaflanarán en su borde superior con rodillo o espátula caliente.

No se admitirán superposiciones en un mismo punto de cuatro láminas, quedando por tanto prohibido los solapos coincidentes.

Una vez colocadas las láminas de oxiasfalto y de betún modificado SBS, no se expondrán a una radiación solar prolongada o a daños por efectos de obra, debiendo llevarse a cabo su protección de inmediato.

En todos los casos de adherencia de láminas entre sí o a soportes, hechas con calor de llama, se evitará la oclusión de aire ambiente o gases.

Los encuentros entre paramentos (rincones, aristas, etc.) y entre éstos y el soporte de la membrana, deberán estar realizados en Escocia o chaflán de ángulo 135 \pm 10 \pm 1, siendo los lados del chaflán o el radio \geq 6 cm.

Una vez colocada la membrana no se verterán o colocarán sobre ella materiales o andamios que puedan dañarla.

Se controlará el acceso a la membrana (cubierta), y se realizarán las protecciones y accesos provisionales necesarios para no dañar la misma.

MEDICIÓN Y ABONO

Su medición se realizará por metros cuadrados abonándose por aplicación de los correspondientes precios en el Cuadro de Precios N^o1.

4.21 IMPERMEABILIZACIÓN DE JUNTAS DE DILATACIÓN

DEFINICIÓN

Estará formada por:

- Banda de refuerzo con lámina asfáltica de betún elastómero SBS, de 50 g/ dm² de masa nominal, armadura en fieltro no tejido de poliéster de 250 g/m² (LBM (SBS)-50-FP-250 UNE 104242-1/1M-2001) en banda de refuerzo.
- Omega y relleno de cordón de masilla flexible a base de caucho en capa de formación de pendientes.
- Sellado exterior de pavimento con masilla especial.

MEDICIÓN Y ABONO

Su abono se realizará por aplicación de los correspondientes precios en el Cuadro de Precios N^o1.

4.22 MEZCLA BITUMINOSA EN CALIENTE

DEFINICIÓN

Se define como mezcla bituminosa en caliente la combinación de un ligante hidrocarbonado, áridos (incluido el polvo mineral) y, eventualmente, aditivos, de manera que todas las partículas del árido queden recubiertas por una película homogénea de ligante. Su proceso de fabricación implica calentar el ligante y los áridos (excepto, eventualmente, el polvo mineral de aportación) y su puesta en obra debe realizarse a una temperatura muy superior a la ambiente.

Su ejecución incluye las operaciones siguientes:

- Estudio de la mezcla y obtención de la fórmula de trabajo.
- Fabricación de la mezcla de acuerdo con la fórmula de trabajo propuesta.
- Transporte de la mezcla al lugar de empleo.
- Preparación de la superficie que va a recibir la mezcla.
- Extensión y compactación de la mezcla.

Materiales

Será de aplicación a estas unidades de obra la nueva redacción del artículo 542 del PG- 3, así como lo indicado en la FOM/891/04 y su posterior Corrección de erratas.

Para las distintas capas a ejecutar se utilizarán mezclas bituminosas en caliente del tipo D-12

para rodadura, S-20 en intermedia Y G-25 en base.

ARIDOS

Serán calizos en la capa intermedia y silíceos en la de rodadura.

Los áridos se producirán o suministrarán en fracciones granulométricas diferenciadas, que se acopiarán y manejarán por separado hasta su introducción en las tolvas en frío. Antes de pasar por el secador, el equivalente de arena del árido obtenido combinando las distintas fracciones de los áridos (incluido el polvo mineral) según las proporciones fijadas en la fórmula de trabajo, deberá ser superior a cincuenta (50) según la norma NLT 113/72 .

De no cumplirse esta condición su índice de azul de metileno deberá ser inferior a uno (1) según la norma NLT 171/86 y simultáneamente el E.A>40.

Árido grueso

Según lo referido en los Artículos 541 y 542 del PG-3, se define como árido grueso la fracción del mismo que queda retenida en el tamiz 2 UNE-EN 933-2.

El árido grueso procederá del machaqueo y trituración de piedra de cantera o de grava natural, en cuyo caso, el rechazo del tamiz 5 UNE deberá contener, como mínimo, un ciento por ciento (100%) en peso, de elementos machacados que presenten dos (2) o más caras de fractura.

El árido grueso a emplear en mezclas bituminosas se ajustará a lo especificado en los citados Artículos 541 y 542 del PG-3, según el caso, respecto a su calidad, coeficiente de pulido acelerado, forma, adhesividad, etc., excepto en lo que se refiere a las especificaciones recogidas a continuación:

El valor del coeficiente de desgaste de Los Ángeles (UNE-EN 1097-2) no será superior a treinta (30) en la capa inferior, y a veinte (20) en la capa de rodadura.

El coeficiente de pulido acelerado (UNE-EN 146130) del árido empleado en capa de rodadura no será inferior a 0,50.

El índice de lajas de las distintas fracciones del árido grueso no deberá ser superior a veinticinco (25) según UNE-EN 933-3.

Árido fino

Según lo indicado en los Artículos 541.2.2. y 542.2.2. del PG-3, se define como árido fino la fracción del árido que pasa por el tamiz 2 mm y queda retenido en el tamiz 0,063mm. De la UNE-EN 933-2.

El árido fino a emplear en mezclas asfálticas, procederá de la trituración de la piedra de cantera en su totalidad. y deberá estar exento de terrones de arcilla, materia vegetal, marga y otras materias extrañas.

El árido fino a utilizar en mezclas bituminosas se ajustará a lo especificado en los referidos Artículos 541.2.2. y 542.2.2. del PG-3, según el caso, respecto de su calidad, adhesividad, etc., excepto en lo que se refiere a las especificaciones recogidas a continuación:

- Los valores de equivalente de arena, medidos en todos y cada uno de los acopios individualizados que existan, serán superiores a cincuenta (50).

- Su naturaleza y características serán iguales a las del árido grueso.

- Tendrán módulos de finura con oscilaciones inferiores al 0,3% del promedio de cada acopio, considerándose los áridos con valores por encima de este margen como de otro acopio, con necesaria separación del mismo.

Filler

De acuerdo con lo prescrito en los Artículos 541 y 542 del PG-3, ya citados anteriormente, se define como filler la fracción mineral que pasa por el tamiz 0,063 mm UNE-EN 933-2.

En la capa de rodadura el filler será totalmente de aportación, excluido el que quede inevitablemente adherido a los áridos. Este filler de aportación será cemento tipo Portland con adiciones activas, categoría 350, y designación PA-350.

Las proporciones mínimas de polvo mineral de aportación no serán inferiores a el cien por cien (100 %) en rodadura y al cincuenta por ciento (50%) en capas inferiores (% en masa del resto del polvo mineral, excluido el inevitablemente adherido a los áridos).

El Ingeniero Director de las obras podrá autorizar el uso de otro polvo mineral, artificial comercial, previos los pertinentes ensayos de laboratorio que aseguren que sus características son iguales o superiores a la del cemento indicado.

Betunes

El ligante bituminoso a emplear para capa de rodadura y siguientes será, betún asfáltico tipo B-60/70. Deberá cumplir lo especificado en el artículo 211 del PG-3.

Los betunes asfálticos deberán presentar un aspecto homogéneo y estar prácticamente exentos de agua, de modo que no formen espuma cuando se calienten a temperatura de empleo.

El betún asfáltico a emplear en las mezclas bituminosas en caliente, será el B-60/70, que designa el valor mínimo y máximo admisible de penetración, medida según la Norma NLT- 124/84, distinguiéndose los tipos recogidos en el Artículo 211 del PG 3.

El betún asfáltico será transportado a granel. El Constructor deberá presentar a la aprobación del Director de las obras, con la debida antelación, el sistema que vaya a utilizar.

El betún asfáltico se almacenará en uno o varios tanques, adecuadamente aislados entre sí, que deberán estar provistos de bocas de ventilación para evitar que trabajen a presión, y que contarán con los aparatos de medida y seguridad necesarios, situados en puntos de fácil acceso.

A la recepción de cada partida en obra, y siempre que el sistema de transporte y almacenamiento cuenten con la aprobación del Director de las obras, se llevará a cabo una toma de muestras, según la Norma NLT-124.

Tipo y composición de la mezcla

La granulometría de la mezcla corresponderá al huso definido en los restantes documentos del Proyecto. En general, corresponderá con uno de los tipos definidos en el cuadro siguiente.

TIPO DE MEZCLA		ABERTURA DE LOS TAMICES UNE-EN 933-2 (mm)										
		40	25	20	12,5	8	4	2	0,500	0,250	0,125	0,063
Densa	D12	-	-	100	80-95	64-79	44-59	31-46	16-27	11-20	6-12	4-8
	D20	-	100	80-95	65-80	55-70						

Semidensa	S12	-	-	100	80-95	60-75						
	S20	-	100	80-95	64-79	50-66	35-50	24-38	11-21	7-15	5-10	3-7
	S25	100	80-95	73-88	59-74	48-63						
Gruesa	G20	-	100	75-95	55-75	40-60	25-42	18-32	7-18	4-12	3-8	2-5
	G25	100	75-95	65-85	47-67	35-54						
Drenante	PA12	-	-	100	70-100	38-62	13-27	9-20	5-12	-	-	3-6

El tipo de mezcla a utilizar en función del tipo y espesor de la capa serán los siguientes:

- Rodadura: D-12 de 6cm de espesor.
- Intermedia: S-20 de 9cm de espesor.
- Base: G-25 de 10 cm de espesor.

La dotación mínima de ligante hidrocarbonado será:

- Rodadura: 4,75 %.
- Intermedia: 4,00 %.
- Base: 3,50 %.

Relación ponderal entre el contenido de polvo mineral / ligante hidrocarbonado será la que sigue:

- Rodadura: 1,30
- Intermedia: 1,20
- Base: 1,10

EJECUCIÓN

Se utilizará Mezcla bituminosa en caliente tipo G-25 con áridos calizos, en capas de base, incluso betún, Se aplicará mezcla bituminosa en caliente tipo S-20, con áridos silíceos en capa intermedia, incluso betún y filler de aportación. En la capa de rodadura se empleará mezcla bituminosa en caliente tipo D-12, con áridos silíceos, incluso betún y filler de aportación.

Será de aplicación lo señalado en el artículo 542 del PG3.

Fabricación

Las mezclas bituminosas en caliente se fabricarán por medio de centrales de mezcla continua o discontinua, capaces de manejar simultáneamente en frío el cuatro fracciones de árido.

Transporte

La mezcla bituminosa en caliente se transportará de la central de fabricación a la extendidora, en camiones. Para evitar su enfriamiento superficial, deberá protegerse durante el transporte mediante lonas u otros cobertores adecuados.

Extensión de la mezcla

Todos los pozos y arquetas o sumideros localizados en la zona de actuación habrán de estar colocados a su cota definitiva con antelación a la extensión de la mezcla, con el fin de evitar posteriores cortes y remates en el pavimento.

Antes de la extensión de la mezcla se preparará adecuadamente la superficie sobre la que se aplicará, mediante barrido y riego de adherencia o imprimación según el caso, comprobando que transcurre el plazo de rotura adecuado.

La extendidora se regulará de forma que la superficie de la capa extendida quede lisa y con un espesor tal que una vez compactada, se ajuste a la sección transversal, rasante y perfiles indicados en planos, con las tolerancias establecidas en el presente artículo. A menos que se indique otra cosa, la colocación comenzará a partir del borde de la calzada en las zonas a pavimentar con sección bombeada, o en el lado inferior en las secciones con pendiente en un sólo sentido. La mezcla se colocará en franjas del ancho apropiado para realizar el menor número de juntas longitudinales, y para conseguir la mayor continuidad de la operación de extendido, teniendo en cuenta el ancho de la sección, las necesidades de tráfico, las características de la extendidora y la producción de la planta.

Cuando sea posible se realizará la extensión en todo el ancho a pavimentar, trabajando si es necesario con dos o más extendedoras ligeramente desfasadas. En caso contrario, después de haber compactado la primera franja, se extenderá la segunda y siguientes y se ampliará la zona de compactación para que incluya quince centímetros (15 cm) de la primera franja. Las franjas sucesivas se colocarán mientras el borde de la franja contigua se encuentra aún caliente y en condiciones de ser compactado fácilmente. De no ser así, se ejecutará una junta longitudinal. La colocación de la mezcla se realizará con la mayor continuidad posible, vigilando que la extendidora deje la superficie a las cotas previstas con objeto de no tener que corregir la capa extendida. En caso de trabajo intermitente se comprobará que la temperatura de la mezcla que quede sin extender, en la tolva de la extendidora y debajo de ésta, no baja de la prescrita. Tras la extendidora deberá disponerse un número suficiente de obreros especializados, añadiendo mezcla caliente y enrasándola, según se precise, con el fin de obtener una capa que, una vez compactada, se ajuste enteramente a las condiciones impuestas en este artículo.

Compactación de la mezcla

La densidad a obtener mediante la compactación de la mezcla será del 98% (noventa y ocho por ciento) de la obtenida aplicando a la fórmula de trabajo la compactación prevista en el método Marshall según la Norma NLT-159.

La compactación deberá comenzar a la temperatura más alta posible y nunca inferior a 120°C. Tan pronto como se observe que la mezcla puede soportar la carga a que se somete sin que se produzcan desplazamientos indebidos. Una vez compactadas las Todos los pozos y arquetas o sumideros localizados en la zona de actuación habrán de estar colocados a su cota definitiva con antelación a la extensión de la mezcla, con el fin de evitar posteriores cortes y remates en el pavimento.

Antes de la extensión de la mezcla se preparará adecuadamente la superficie sobre la que se aplicará, mediante barrido y riego de adherencia o imprimación según el caso, comprobando que transcurre el plazo de rotura adecuado.

La extendidora se regulará de forma que la superficie de la capa extendida quede lisa y con un espesor tal que una vez compactada, se ajuste a la sección transversal, rasante y perfiles indicados en planos, con las tolerancias establecidas en el presente artículo. A menos que se indique otra cosa, la colocación comenzará a partir del borde de la calzada en las zonas a pavimentar con sección bombeada, o en el lado inferior en las secciones con pendiente en un sólo sentido. La mezcla se colocará en franjas del ancho apropiado para realizar el menor número de juntas longitudinales, y para conseguir la mayor continuidad de la operación de extendido, teniendo en cuenta el ancho de la sección, las necesidades de tráfico, las características de la extendidora y la producción de la planta.

Cuando sea posible se realizará la extensión en todo el ancho a pavimentar, trabajando si es necesario con dos o más extendedoras ligeramente desfasadas. En caso

contrario, después de haber compactado la primera franja, se extenderá la segunda y siguientes y se ampliará la zona de compactación para que incluya quince centímetros (15 cm) de la primera franja. Las franjas sucesivas se colocarán mientras el borde de la franja contigua se encuentra aún caliente y en condiciones de ser compactado fácilmente. De no ser así, se ejecutará una junta longitudinal. La colocación de la mezcla se realizará con la mayor continuidad posible, vigilando que la extendidora deje la superficie a las cotas previstas con objeto de no tener que corregir la capa extendida. En caso de trabajo intermitente se comprobará que la temperatura de la mezcla que quede sin extender, en la tolva de la extendidora y debajo de ésta, no baja de la prescrita. Tras la extendidora deberá disponerse un número suficiente de obreros especializados, añadiendo mezcla caliente y enrasándola, según se precise, con el fin de obtener una capa que, una vez compactada, se ajuste enteramente a las condiciones impuestas en este artículo.

Compactación de la mezcla

La densidad a obtener mediante la compactación de la mezcla será del 98% (noventa y ocho por ciento) de la obtenida aplicando a la fórmula de trabajo la compactación prevista en el método Marshall según la Norma NLT-159.

La compactación deberá comenzar a la temperatura más alta posible y nunca inferior a 120°C. Tan pronto como se observe que la mezcla puede soportar la carga a que se somete sin que se produzcan desplazamientos indebidos. Una vez compactadas las juntas transversales, las juntas longitudinales y el borde exterior, la compactación se realizará de acuerdo con un plan propuesto por el Constructor y aprobado por la Dirección Técnica. Los rodillos llevarán su rueda motriz del lado cercano a la extendidora, sus cambios de dirección se harán sobre mezcla ya apisonada, y sus cambios de sentido se efectuarán con suavidad.

La compactación se continuará mientras la mezcla se mantenga caliente y en condiciones de ser compactada, hasta que se alcance la densidad especificada. Esta compactación irá seguida de un apisonado final, que borre las huellas dejadas por los compactadores precedentes. En los lugares inaccesibles para los equipos de compactación normales, la compactación se efectuará mediante máquinas de tamaño y diseño adecuados para la labor que se pretende realizar. La compactación deberá realizarse de manera continua durante la jornada de trabajo, y se complementará con el trabajo manual necesario para la corrección de todas las irregularidades que se puedan presentar. Se cuidará que los elementos de compactación estén siempre limpios, y si es preciso, húmedos.

Por norma general los finales de obra serán rematados a la misma cota que el pavimento original previo serrado y levantamiento de la capa de rodadura existente, no obstante cuando dichos pavimentos no hayan de quedar a igual cota, el final de la obra se rematará en cuña en una longitud de 1,00 m a 1,50 m.

Cuando estas diferencias de cota correspondan a juntas de trabajo, tanto los escalones frontales como los escalones laterales se señalarán adecuadamente.

Tolerancias de la superficie acabada

La superficie acabada de la capa de rodadura no presentará irregularidades de más 5 mm (cinco milímetros) cuando se mida con una regla de 3 m (tres metros) aplicada tanto paralela como normalmente al eje de la zona pavimentada.

La superficie acabada de la capa intermedia no presentará irregularidades mayores de 8 mm, (ocho milímetros) cuando se compruebe con una regla de 3 m (tres metros) aplicada tanto paralela como normalmente al eje de la zona pavimentada.

En todo caso la superficie acabada de la capa de rodadura no presentará discrepancias mayores de cinco milímetros (5 mm) respecto a la superficie teórica.

En las zonas en las que las irregularidades excedan de las tolerancias antedichas, o que retengan agua sobre la superficie, deberán corregirse de acuerdo con lo que sobre el particular ordene la Dirección Técnica.

En todo caso la textura superficial será uniforme, exenta de segregaciones.

Limitaciones de la ejecución

La fabricación y extensión de aglomerados en caliente se efectuará cuando las condiciones climatológicas sean adecuadas. Salvo autorización expresa de la Dirección Técnica, no se permitirá la puesta en obra de aglomerados en caliente cuando la temperatura ambiente, a la sombra, sea inferior a cinco grados centígrados (5° C) con tendencia a disminuir, o se produzcan precipitaciones atmosféricas. Con viento intenso, la Dirección Técnica podrá aumentar el valor mínimo antes citado de la temperatura ambiente, a la vista de los resultados de compactación obtenidos.

En caso necesario, se podrá trabajar en condiciones climatológicas desfavorables, siempre que lo autorice la Dirección Técnica, y se cumplan las precauciones que ordene en cuanto a temperatura de la mezcla, protección durante el transporte y aumento del equipo de compactación para realizar un apisonado inmediato y rápido.

Terminada la compactación y alcanzada la densidad adecuada, podrá darse al tráfico la zona ejecutada, tan pronto como haya alcanzado la capa la temperatura ambiente.

CONTROL DE CALIDAD

Calidad de material

Se someterá el material empleado al siguiente conjunto de ensayos para asegurar su calidad :

Ensayo Marshall (según ensayo NLT 159):	1 por cada 500 Tm
Contenido de ligante en mezclas bituminosas (según NLT 164):	1 por cada 500 Tm
Análisis granulométrico de los áridos recuperados de las mezclas bituminosas (según ensayo NLT 165/90):	1 por cada 500 Tm
Control de la compactación y del espesor de la capa	
Testigos:	4 por cada 500 Tm

MEDICIÓN Y ABONO

La fabricación y puesta en obra de las mezclas bituminosas en caliente se abonará por toneladas (Tm) realmente ejecutadas. En ningún caso se pagará un exceso superior al 5% sobre las toneladas teóricas de la sección tipo. La densidad se determinará en base a la densidad medida de los testigos extraídos, y al volumen obtenido a partir de la superficie de la capa extendida medida en obra y del espesor teórico de la misma, siempre que el espesor medio de los testigos no sea inferior a aquél en más de un 10%, en cuyo caso se aplicará este último, sin descontar el tonelaje de ligante, incluyendo el betún y filler de aportación, extendido y compactado.

Los cortes de juntas necesarios para la correcta ejecución se consideran incluidos en la presente unidad no dando lugar a abono independiente.

4.23 BORDILLO DE HORMIGÓN

DEFINICIÓN

Se definen como bordillos aquellos elementos prefabricados de hormigón de doble capa, rectos, de forma prismática, macizos, y con una sección transversal condicionada por las superficies exteriores de distinta naturaleza, a las que delimita.

MATERIALES

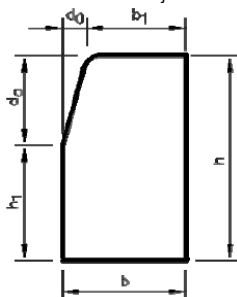
El bordillo por un núcleo de hormigón y una capa de mortero de acabado en su cara vista (doble capa), estando esta completamente unida al hormigón del núcleo.

Para los bordillos prefabricados de hormigón, en su fabricación se utilizarán hormigones con áridos procedentes de machaqueo, cuyo tamaño máximo será de veinte (20) milímetros, y con cemento CEM-I/32.5, y cumplirán las condiciones exigidas en la Norma UNE 1340 (2004).

Los bordillos no presentarán coqueas, desportilladuras, exfoliaciones, grietas ni rebabas en la cara vista.

La forma y dimensiones de los bordillos serán las señaladas en los Planos.

Las dimensiones se ajustarán a las de la tabla:



DIBUJO 1

Dimensiones y tolerancias. Bordillo y pieza complementaria rígola de hormigón (cm)

	Altura		Anchura		Longitud	DIBUJO 1	
	$h \pm 0,5$	$h_1 \pm 0,5$	$b \pm 0,3$	$b_1 \pm 0,3$		$L \pm 0,5$	$d_a \pm 0,5$
A1 20X14	20	17	14	11	100	3	3
A2 20X10	20	19	10	9	100	1	1

	Altura		Anchura		Longitud	DIBUJO 1	
	$h \pm 0,5$	$h_1 \pm 0,5$	$b \pm 0,3$	$b_1 \pm 0,3$		$L \pm 0,5$	$d_a \pm 0,5$
A3 20X8	20	-	8	-	100	R = $2 \pm 0,3$	
A4 20X8	20	-	8	-	100	R = $4 \pm 0,3$	
C2 30X22	30	16	22	19	100	14	3
C3 28X17	28	14	17	14	100	14	3
C5 25X15	25	11	15	12	100	14	3
C6 25X12	25	11	12	9	100	14	3
C7 22X20	22	12	20	4	100	10	16
C9 13X25	13	7	25	6	100 ó 50	6	19
R2 14X25	14	11	25	-	100 ó 50	3	25
R4 13X30	13	10	30	-	100 ó 50	3	13,5

Serán de calidad: "Doble capa", de los tipos definidos en los planos y presupuesto del proyecto.

En cuanto a absorción de agua deberán cumplir:

- El valor medio del coeficiente de absorción de agua de la muestra CA, no será mayor que el 9% en masa.
- El valor individual del coeficiente de absorción de agua de cada probeta que compone la muestra Ca, no será mayor que el 11,0 % en masa.

Los bordillos serán de clase 2 marcado T de resistencia característica a flexión 5 Mpa.

Los bordillos tendrán una resistencia a flexión igual o superior a los valores indicados para cada clase según la tabla 4.

Este requisito será satisfactorio cuando, ensayados los tres bordillos que componen la muestra, se cumplan los dos siguientes valores:

- El valor medio de la resistencia a flexión de la muestra, T, será igual o superior a los indicado para su clase en la tabla 4.
- Los valores individuales de la resistencia a flexión, Tn, serán iguales o superiores a lo indicado par su clase en la tabla 4.

Clase	Resistencia característica Característica a la flexión MPa	Mínimo a la resistencia característica a la flexión MPa
S	3,5	2,8
T	5,0	4,0
U	6,0	4,8

Para las secciones normalizadas, estos requisitos se cumplirán si la carga de rotura (valor medio e individual), es igual o superior a los valores indicados en la tabla 5.
Tabla 5-Carga de rotura (KN)

Tipo	Clase S		Clase T		Clase U	
	Valor medio	Valor individual	Valor medio	Valor individual	Valor medio	Valor individual
A1 20x14	11,14	8,91	15,91	12,73	19,09	15,27
A2 20x10	5,79	4,63	8,28	6,62	9,93	7,94
A3 20x8	3,71	2,97	5,30	4,24	6,36	5,09
A4 20x8	3,43	2,74	4,90	3,92	5,89	4,71
C3 30x22	40,05	32,04	57,21	45,77	68,66	54,93
C3 28x17	21,94	17,55	31,34	25,07	37,61	30,09
C5 25x15	14,96	11,97	21,38	17,10	25,65	20,52
C6 25x12	9,39	7,51	13,42	10,74	16,10	12,88
C7 22x20	22,28	17,82	31,82	25,46	38,19	30,55
C9 13x25	20,59	16,47	29,41	23,53	35,29	28,23

Estos valores se refieren a la longitud normalizada de 100 cm.

Se comprobará el desgaste por abrasión según Norma UNE 1340 siendo el resultado satisfactorio cuando ninguno de los tres bordillos que compone una muestra dé un valor individual mayor de 23mm.

La longitud mínima de las piezas será de un (1) metro.

No se admitirá la utilización de piezas partidas, salvo por indicación expresa de la Dirección de Obra.

EJECUCION

Los bordillos a utilizar entre aparcamiento calzada será del tipo A1 14x20, con cemento de hormigón HM-20/P/30/IIb, y unidos por medio de junta de mortero de cemento M-7,5/CEM.

Una vez determinadas y replanteadas las alineaciones y rasantes en que hayan de situarse, se procederá a su colocación sobre el cimiento de hormigón manteniendo un espacio entre piezas no superior a 1,5 cm. Su rejuntado se efectuará con anterioridad a la ejecución del pavimento que delimiten.

Los cortes que se realicen en los bordillos lo serán por serrado.

Se extremará el cuidado, en todo caso, para asegurar la adecuada limpieza de las piezas colocadas.

CONTROL DE CALIDAD

Cuando los bordillos suministrados estén amparados por un sello o marca de calidad oficialmente reconocida por la administración, la Dirección de Obra podrá simplificar el proceso de control de recepción, hasta llegar a reducir el mismo a la observación de las características de aspecto, y a la comprobación de marcado.

La comprobación de aspecto se realizará de la forma especificada en la Norma UNE 1340 (2004).

Cuando las piezas suministradas no estén amparadas por sello o marca de calidad oficialmente homologada por la administración, serán obligatorias las pruebas de recepción indicadas a continuación, salvo instrucción expresa de la dirección de obra:

- Comprobación del marcado
- Comprobación de aspecto y acabado
- Características geométricas
- Absorción de agua
- Resistencia a flexión
- Resistencia a compresión del hormigón del cimiento: 1 por cada 500 m

La comprobación de estas características debe cumplir con lo especificado en la Norma UNE 1340 (2004), así como sus condiciones de aceptación o rechazo.

En caso de aceptación de un suministro, queda condicionada la aceptación de cada uno de los lotes que a continuación se vayan recibiendo en obra, al resultados de los ensayos de control. El plan de control se establecerá determinando tantas tomas de muestras como número de lotes se hayan obtenido. Los ensayos de control se realizarán con muestras al azar sobre los suministros y sus pruebas han de cumplir también con lo especificado en la Norma UNE 1340 (2004).

Si los resultados obtenidos cumplen las prescripciones exigidas para cada una de las características, se aceptará el lote y de no ser así, el Director de Obra decidirá su rechazo o depreciación a la vista de los resultados de los ensayos realizados

MEDICIÓN Y ABONO

Se abonarán los metros lineales realmente colocados y medidos en obra, incluyéndose en el precio contratado el replanteo, el hormigón de cimiento, el mortero de rejuntado y la limpieza.

4.24 BORDILLO PETREO

DEFINICIÓN

Se definen como bordillos pétreos, aquellos elementos de granito, rectos, de forma prismática, macizos, y con una sección transversal condicionada por las superficies exteriores de distinta naturaleza, a las que delimita.

MATERIALES

Su aspecto exterior será uniforme, limpio y sin pelos. Su cara superior será plana, y tendrán directriz normalmente recta. Pueden ser de sección rectangular, achaflanada o acanalada.

La sección transversal de los bordillos curvos será la misma que la de los rectos, y su directriz se ajustará a la curvatura del elemento constructivo en que vayan a ser colocados.

Las partes vistas de los bordillos deberán estar labradas con punteros o escoda y las operaciones de labra se terminarán con bujarda media. Los dos centímetros superiores de las caras inferiores se labrarán a cincel.

La forma y dimensiones de los bordillos de granito serán las señaladas en los Planos o en su defecto según las indicaciones de la Dirección de Obra. Los bordillos curvos tendrán una longitud mínima de 500 mm.

Los acabados podrán ser de cualquiera de los siguientes tipos:

- Serrado
- Abujardado
- Apiconado

El tipo de acabado será el indicado en los planos de Proyecto o el que indique el Director de Obra de acuerdo con la descripción de la unidad correspondiente en el Cuadro de Precios.

Serrado

El acabado serrado proveniente del corte de disco, corte natural o serrado, sin tratamiento posteriores.

Apiconado

El acabado apiconado se realizará sobre una superficie previamente aplanada, generalmente proveniente del corte de disco, corte natural o serrado, sobre la que se producen unas incisiones alargadas paralelas mediante el golpeo con una pica o puntero.

El apiconado podrá ser manual, aunque el Director de Obra podrá autorizar el apiconado mecánico con herramientas que posean varios dientes de acero.

La superficie de la piedra presentará unas muescas o incisiones alargadas que proporcionen a la pieza rocosa un aspecto muy rústico, algo tosco. Estas incisiones seguirán orientaciones paralelas entre sí en una dirección determinada.

La forma de las muescas será la de un triángulo isósceles de lados iguales muy largos siendo la incisión más profunda en el extremo del lado de menor desarrollo. El tono conseguido será un jaspeado más claro coincidente con las muescas.

Abujardado

Para el acabado abujardado, la superficie de la roca previamente aplanada, se golpeará repetidamente con un martillo (bujarda) con una o dos cabezas de acero que contienen pequeños dientes piramidales.

La bujarda será del tipo neumático, bien sencilla o automática, en la que las cabezas se van desplazando sobre la superficie de la roca.

La superficie tratada presentará pequeños cráteres de 1-3 mm de profundidad y anchura uniformemente repartidos, que aclaren el tono general de la roca. El tamaño y densidad del punteado depende, además de la fuerza empleada y el número de impactos, del tipo de cabeza empleada ya sea gruesa, media o fina.

En cabezas neumáticas se suelen emplear de 8 a 25 dientes

a.2) Desviaciones admisibles

a.2.1) Altura y anchura total. Según la norma, la desviación admisible de la altura y anchura nominales totales, declaradas por el fabricante, debe ser conforme a la Tabla 1 para la clase 2.

Tabla 1: Desviación de la anchura y la altura total nominal

Localización	Anchura	Altura	
		Clase 1	Clase 2
Designación de marcado		H1	H2
Entre dos caras con corte en bruto	± 10mm	± 30mm	± 20mm
Entre una cara texturada y otra cara con corte en bruto	± 5mm	± 30mm	± 20mm
Entre dos caras texturadas	± 3mm	± 10mm	± 10mm

a.2.2) Biselado o Rebajado. Según la norma, la desviación admisible en el biselado de los bordillos biselados, debe ser conforme con la Tabla 2 para la clase 2.

	Clase 1	Clase 2
Designación de Marcado	D1	D2
Cortado	± 5mm	± 2mm
Corte en bruto	± 15mm	± 15mm
Texturado	± 5mm	± 5mm

a.2.3) Desviación entre las caras (sólo para de bordillos rectos). La desviación admisible entre las caras de bordillos rectos debe ser conforme con la Tabla 3.

Tabla 3: Desviación entre las caras de bordillos rectos

	Corte en bruto	Texturado
Borde recto paralelo al plano de la cara superior	$\pm 6\text{mm}$	$\pm 3\text{mm}$
Borde recto perpendicular al plano de los 3mm superiores	$\pm 6\text{mm}$	$\pm 3\text{mm}$
Perpendicularidad entre la cara superior y las caras frontales, cuando sean rectangulares	$\pm 10\text{mm}$ - 15mm	$\pm 7\text{mm}$ - 10mm
Deformación de la cara superior	$\pm 10\text{mm}$	$\pm 5\text{mm}$
Perpendicularidad entre la cara superior y la vertical	Todos los bordillos <u>+5mm</u>	

a.2.4) Irregularidades superficiales. Los bordillos no deben presentar oquedades en su superficie. Los límites de éstos deben ser conformes con la Tabla 4.

	Corte en bruto	Texturado
Borde recto paralelo al plano de la cara superior	$\pm 6\text{mm}$	$\pm 3\text{mm}$
Borde recto perpendicular al plano de los 3mm superiores	$\pm 6\text{mm}$	$\pm 3\text{mm}$
Perpendicularidad entre la cara superior y las caras frontales, cuando sean rectangulares	$\pm 10\text{mm}$ - 15mm	$\pm 7\text{mm}$ - 10mm
Deformación de la cara superior	$\pm 10\text{mm}$	$\pm 5\text{mm}$
Perpendicularidad entre la cara superior y la vertical	Todos los bordillos <u>+5mm</u>	

Tabla 4: Desviación de las irregularidades en la superficie

Corte en bruto	$\pm 10\text{mm}$	- 15mm
Textura gruesa	$\pm 5\text{mm}$	- 10mm
Textura fina	$\pm 3\text{mm}$	- 3mm

b) Resistencia al hielo/deshielo

EL material a emplear será de clase 1(F1) según la norma UNE-EN 1341. El ensayo se lleva a cabo para determinar el efecto de los ciclos de hielo/deshielo sobre las características de funcionamiento.

Tabla 6: Resistencia al hielo/deshielo

Clase	Clase 0	Clase1
Marca de designación	F0	F1

Requisito	Ningún requisito para la resistencia al hielo/deshielo	Resistente($\leq 20\%$ de cambio de resistencia a flexión)
-----------	--	---

El ensayo consiste en ciclos de congelación en aire y descongelación en agua. Se considera que una piedra se ha deteriorado cuando la reducción en el volumen aparente alcanza el 1% del volumen aparente original disminución de resistencia a flexión tras 48 ciclos hielo/deshielo

c) Resistencia a la flexión

El material empleado deberá cumplir lo siguiente:

- Granito gris. Mínimo valor esperado UNE-EN-1341 (2002) 18,1 Mpa
- Granito Rojo Sayago. Mínimo Valor esperado UNE-EN-1341 (2002) 7,6 Mpa

d) Resistencia a la abrasión

El fabricante debe indicar la resistencia a la abrasión (longitud de la cuerda en mm) como el máximo valor esperado para las probetas individuales cuando se ensayen de acuerdo con la norma.

El material empleado deberá cumplir lo siguiente:

- Granito gris. Valor medio esperado UNE-EN-1341 (2002) 17,0 mm
- Granito Rojo Sayago. Valor medio esperado UNE-EN-1341 (2002) 20,6 mm

e) Resistencia al deslizamiento

Se realiza con un equipo de ensayo del péndulo de fricción.

Se considera que las baldosas partidas y las de textura gruesa tienen una resistencia al deslizamiento satisfactoria. No se ensayarán

En el resto de los casos, el fabricante nos informará sobre el USRV (Valor de la Resistencia al Deslizamiento sin Pulido) mínimo en baldosas ya fabricadas, para asegurar así la resistencia al deslizamiento/derrape adecuada.

g) Absorción de agua

El material empleado deberá cumplir lo siguiente de acuerdo con la EN 13755:

- Granito gris. Valor medio esperado 0,2%
- Granito Rojo Sayago. Valor medio esperado 0,67%

h) Descripción petrográfica

Se nos proporcionará por medio del fabricante un informe del tipo de piedra que también incluirá su descripción petrográfica, de acuerdo con la norma EN 12407

i) Tratamiento superficial químico

El fabricante nos indicará a qué tipo de tratamientos químicos (superficiales) ha sido sometida la piedra.

EJECUCIÓN

Una vez replanteada en la superficie existente la alineación del bordillo, arista interior superior, se replantearán y marcarán los bordes de la excavación a realizar para su alojamiento y asiento.

Si la superficie existente se trata de un pavimento, se procede a su serrado longitudinal de forma que la excavación no afecte a las tierras adyacentes y la reposición se realice según un contacto limpio. Como mínimo se excavarán 30 cm a cada lado de cada una de las caras exteriores del bordillo.

Las piezas se asentarán sobre un lecho de hormigón, HM-20, cuya forma y características se especifican en los Planos.

Las piezas que forman el bordillo se colocarán dejando un espacio entre ellas de cinco milímetros (5 mm). Este espacio se rellenará con mortero del mismo tipo que el empleado en el asiento.

Los encuentros de alineación recta se producirán a inglete, de forma que la junta exterior vista tenga una separación máxima de 5 mm.

La longitud de los bordillos en alineaciones rectas no será inferior a 50 cm ni superior a 2 m. En alineaciones curvas será superior a 30 cm e inferior a 50 cm.

CONTROL DE CALIDAD

- Estudio Petrográfico UNE-EN 12407:2007
- Ensayo de absorción de agua UNE-EN 13755:2008
- Resistencia a la flexión bajo carga concentrada UNE-EN 12372:2007
- Ensayo de resistencia a la abrasión UNE-EN 1343
- Resistencia al deslizamiento en húmedo UNE-EN 1341 (2002)
- Resistencia a la heladicidad UNE-EN 12371:2002, UNE-EN 12372:1999

MEDICIÓN Y ABONO

Los bordillos se medirán y abonarán por metro lineal (ml) realmente colocados, de cada tipo y medidas en terreno, abonándose según el precio correspondiente del Cuadro de Precios Nº 1.

Dichos precios incluyen todos los medios materiales y humanos necesarios para su total ejecución

4.25 PAVIMENTO DE ADOQUÍN DE HORMIGÓN

DEFINICIÓN

Unidad prefabricada de hormigón, utilizada como material de pavimentación que satisface las siguientes condiciones:

- cualquier sección transversal a una distancia de 50 mm de cualquiera de los bordes del adoquín, no tiene una dimensión horizontal inferior a 50 mm;
- su longitud dividida por su espesor es menor o igual que cuatro

MATERIALES

En la fabricación de los adoquines de hormigón solamente se deben utilizar materiales cuyas propiedades y características les hagan adecuados para ello.

Los requisitos de idoneidad de los materiales utilizados deben recogerse en la documentación de control de productos del fabricante.

Los adoquines deberán ser de doble capa y cumplirán los marcados K, B y H.

Los modelos y dimensiones concretas a emplear se definen en los planos y presupuesto, y serán aprobados por la Dirección facultativa.

Los ensayos y los valores que deben cumplir se registrarán según la norma UNE-1338:2004.

Tolerancias:

Serán las indicadas en el cuadro:

Tabla 1

Diferencias máximas

Espesor del adoquín (mm)	Tolerancias dimensionales	
	Longitud y Anchura (mm)	Espesor (mm)
<100	±2	±3
≥100	±3	±4
La diferencia entre dos medidas del espesor de un mismo adoquín debe ser ≤3 mm		

En el caso de adoquines no rectangulares, el fabricante debe declarar las tolerancias de las restantes dimensiones.

Las diferencias máximas admisibles entre las medidas de dos diagonales de un adoquín rectangular, cuando la longitud de las diagonales supere los 300 mm, se indican en la tabla 2., cumplirá el marcado K.

Tabla 2
Diferencias admisibles

Clase	Espesor del adoquín (mm)	Espesor del adoquín (mm)
1	J	5
2	K	3

Las desviaciones máximas admisibles de planeidad y curvatura indicadas en la tabla 3 deben ser aplicadas a la cara vista plana cuando la dimensión máxima del adoquín supere los 300 mm. Cuando la cara vista no sea plana, el fabricante debe suministrar la información sobre las desviaciones admisibles.

Tabla 3
Desviaciones sobre planeidad y curvatura

Longitud del dispositivo de medida mm	Convexidad máxima (mm)	Concavidad máxima (mm)
300	1,5	1,0
400	2,0	1,5

Los adoquines deben cumplir los requisitos establecidos para la clase 2 marcado B en la tabla 4.1 correspondiente a los valores de absorción de agua y la clase 3 marcado D en la tabla 4.2, para superficies en contacto frecuente con sales descongelantes en condiciones de helada.

Tabla 4.1
Absorción del agua

Clase	Marcado	Absorción de agua % en masa
1	A	Sin medición de esta característica
2	B	< 6 como media

Tabla 4.2
Resistencia al hielo-deshielo con sales anticongelantes

Clase	Marcado	Pérdida en masa después del ensayo hielo-deshielo Kg/m ²
3	D	≤1,0 como media ningún valor individual >1,5

El valor medio de la resistencia a rotura T, no será inferior a 3,6 Mpa y no ningún valor individual inferior a 2,9 Mpa ni inferior a 250 N/mm., este valor depende del espesor del adoquín, y el ensayo se realizará según los criterios de conformidad fijados en el apartado 6.3.8.3. de la norma UNE 1338.

Los requisitos para la resistencia al desgaste por abrasión se indican en la tabla 5.

Los valores a cumplir se corresponderán con la clase 3 marcado H y ningún resultado individual debe ser mayor que el valor requerido.

La resistencia al desgaste por abrasión se determina mediante el ensayo de disco ancho.

Tabla 5
Clases de resistencia al desgaste por abrasión

Clase	Marcado	Medido de acuerdo con el método de ensayo de disco ancho descrito en el anexo G	Medido alternativamente de acuerdo con el método de ensayo Böhme descrito en el anexo H
1	F	Sin medición de esta característica	Sin medición de esta característica
3	H	≤23 mm	≤20000 mm ³ /5000 mm ²
4	I	≤20 mm	≤18000 mm ³ /5000 mm ²

Cuando se examinen el aspecto visual de acuerdo con el anexo J, la cara vista de los adoquines no debe tener defectos tales como grietas o exfoliaciones y en adoquines de doble capa no debe existir delaminación entre las capas.

EJECUCIÓN

Si los adoquines se disponen sobre mortero, sobre la base realizada con hormigón HM-20/P/30/IIb, se extenderá una capa de mortero tipo M-7,5 /CEM, como asiento de los adoquines. El espesor de esta capa será de unos cuatro centímetros (4), según se indique en los planos de detalle.

Los morteros empleados para asiento no serán anhidro, conteniendo antes de su empleo toda el agua necesaria para su fraguado, por lo tanto no necesitarán aporte extra de agua. En consecuencia, se preparará humedeciendo la arena por medio de un riego y mezclándola a continuación con el cemento, en proporciones adecuadas al ritmo de la colocación de los adoquines, a fin de no utilizar mortero con principio de fraguado.

Sobre el mortero se aplicará una fina capa de cemento en polvo.

Los adoquines se colocarán a mano previamente humectadas por su cara de agarre, según los aparejos (espigas u otros) definidos en Proyecto o por la Dirección Técnica, dejando entre las piezas juntas cuyo ancho esté comprendido entre 2 y 3 mm, lo cual es esencial.

Los adoquines ya colocados se golpearán con un martillo para realizar un principio de hinca en la capa de mortero.

Asentados los adoquines, se macearán con pisones de madera, hasta que queden perfectamente enrasados. La posición de los que queden fuera de rasante una vez maceados, se corregirá extrayendo el adoquín y rectificando el espesor de la capa de asiento si fuera preciso.

La colocación de los adoquines por norma general y salvo especificaciones en contrario por parte de la Dirección Técnica, será con su dimensión mayor perpendicular a la trayectoria de los vehículos.

En el caso de aparcamientos, lo general será colocarlos, tanto si es en batería como en línea, con su dimensión mayor perpendicular al eje del vial.

Los adoquines quedarán colocados en hiladas rectas, con las juntas encontradas. La alineación de las juntas se asegurará tendiendo cuerda constantemente. Esta operación será completamente imprescindible cuando se trate de ejecutar cenefas y, en todo caso, siempre que así lo solicite la Dirección Técnica.

Una vez preparado el adoquinado, se procederá a un riego abundante, y seguidamente se procederá a su recebo con mortero seco.

La extensión del recebo se realizará en seco, mediante barrido superficial.

En ningún caso se admitirá la extensión de lechada en la superficie para rejuntar.

El pavimento terminado no se abrirá al tráfico hasta pasados cinco (5) días, contados a partir de la fecha de terminación de las obras.

La colocación de los adoquines se realizará dejando juntas cuyo ancho esté comprendido entre 2 y 3 mm. El correcto remate del adoquinado con los bordes de confinamiento y con el contorno de tapas de registros, requerirá el corte de piezas que será realizado con disco. Si la distancia entre el adoquín y dicho borde es inferior a 4 cm, no se usarán trozos de ese tamaño, sino que se cortará la pieza previa un tercio aproximadamente para poder introducir un trozo mayor. Cuando el borde de confinamiento sea perfectamente rectilíneo, el ajuste al mismo de los adoquines se realizará dejando una junta de 2 ó 3 mm de espesor. En caso contrario, el límite del adoquinado será rectilíneo, dejando entre este y el borde de confinamiento una junta del menor espesor posible, que posteriormente se rellenará con mortero.

Una vez terminada la colocación de los adoquines en una zona, o cuando se vaya a suspender el trabajo, es necesario proceder a la compactación de la superficie adoquinada.

En el caso de que los adoquines carezcan de resaltes laterales, es preciso proceder al recebo parcial de la junta con mortero seco, para evitar que en el proceso de compactación los adoquines se desplacen lateralmente y las juntas se cierren.

La compactación se realizará con bandeja vibrante recubierta con una placa protectora que evitará deterioros en los adoquines y garantizará una mayor uniformidad en el vibrado.

En el caso de que por el avance de la puesta en obra se esté compactando una zona en cuyo límite los adoquines no están confinados lateralmente, esta actividad deberá realizarse tan sólo hasta un metro de dicho límite, para evitar desplazamientos laterales de los adoquines.

Posteriormente a la compactación se procederá al sellado de juntas con mortero seco.

Con la ayuda de cepillos se llenarán las juntas para posteriormente realizar un vibrado final que asegure su mejor sellado. El mortero sobrante sobre el pavimento debe retirarse mediante barrido. No debe terminarse la jornada sin completar el vibrado y sellado del adoquinado realizado.

Las zonas que presenten cejas o que retengan agua deberán corregirse de acuerdo con las indicaciones de la Dirección Técnica.

Se ejecutarán en primer lugar las cenefas o hiladas principales de apoyo.

Limitaciones de la ejecución

En general, se suspenderá el adoquinado y puesta en obra de l mortero siempre que se prevea que dentro de las cuarenta y ocho horas siguientes puede descender la temperatura ambiente por debajo de los cero grados centígrados (00).

CONTROL DE CALIDAD

Se someterá al material empleado al siguiente conjunto de ensayos realizados según anexos de Norma UNE 1338 para asegurar la calidad de ejecución de la unidad:

Control dimensional:	1 por cada 1000 m ²
Absorción:	1 por cada 1000 m ²
Carga de rotura	1 por cada 1000 m ²
Resistencia al desgaste por abrasión:	1 por cada 1000 m ²

MEDICIÓN Y ABONO

Se abonará por metros cuadrados realmente ejecutados, medidos en obra. El precio de la unidad incluye El adoquín, el mortero de cemento, el recebado con mortero, cortes, remates, etc., así como el conjunto de operaciones necesarias para la finalización total de la unidad y los materiales necesarios para tales operaciones

4.26 PAVIMENTO DE ADOQUINES VIBRO PRENSADOS

DEFINICIÓN

La presente unidad se refiere a los solados constituidos por adoquines de hormigón monocapa vibro prensada. La capa homogénea se compone de áridos graníticos, silíceos o basálticos naturales triturados y aglomerados con cemento. Las piezas disponen de acabado veteado.

Todas las caras superficiales están tratadas con sellantes de tono, impermeabilizantes y repelentes de la suciedad.

EJECUCIÓN

Sobre el cimientto que será una capa de 15 cm. de hormigón HM-20/P/30/IIb, se extenderá una capa de mortero de agarre no anhidro. Los morteros empleados para asiento serán tipo M-7,5/CEM, de unos 4 cm de espesor.

Se extenderá sobre el mortero una fina capa de cemento en polvo.

Sobre esta capa de asiento se colocarán a mano los adoquines previamente humectados, golpeándolos con un martillo de goma, quedando bien asentados y con su cara

vista en la rasante prevista en los planos.

Las adoquines quedarán colocados en hiladas rectas con las juntas encontradas y el espesor de estas será de dos a tres milímetros (2-3 mm). La alineación de las juntas se asegurará tendiendo cuerda constantemente. Esta operación será completamente imprescindible cuando se trate de ejecutar cenefas y, en todo caso, siempre que así lo solicite la Dirección Técnica.

Los cortes se realizarán con sierra, y la ejecución de remates y cuchillos se realizarán según las indicaciones de la Dirección Técnica.

La colocación de los adoquines se realizará dejando juntas cuyo ancho esté comprendido entre 2 y 3 mm. El correcto remate del adoquinado con los bordes de confinamiento y con el contorno de tapas de registros, requerirá el corte de piezas que será realizado con disco. Si la distancia entre el adoquín y dicho borde es inferior a 4 cm, no se usarán trozos de ese tamaño, sino que se cortará la pieza previa un tercio aproximadamente para poder introducir un trozo mayor. Cuando el borde de confinamiento sea perfectamente rectilíneo, el ajuste al mismo de los adoquines se realizará dejando una junta de 2 ó 3 mm de espesor. En caso contrario, el límite del adoquinado será rectilíneo, dejando entre este y el borde de confinamiento una junta del menor espesor posible, que posteriormente se rellenará con mortero.

Una vez terminada la colocación de los adoquines en una zona, o cuando se vaya a suspender el trabajo, es necesario proceder a la compactación de la superficie adoquinada.

En el caso de que los adoquines carezcan de resaltes laterales, es preciso proceder al recebo parcial de la junta con mortero seco, para evitar que en el proceso de compactación los adoquines se desplacen lateralmente y las juntas se cierren.

La compactación se realizará con bandeja vibrante recubierta con una placa protectora que evitará deterioros en los adoquines y garantizará una mayor uniformidad en el vibrado.

En el caso de que por el avance de la puesta en obra se esté compactando una zona en cuyo límite los adoquines no están confinados lateralmente, esta actividad deberá realizarse tan sólo hasta un metro de dicho límite, para evitar desplazamientos laterales de los adoquines.

Posteriormente a la compactación se procederá al sellado de juntas con mortero seco.

Con la ayuda de cepillos se llenarán las juntas para posteriormente realizar un vibrado final que asegure su mejor sellado. El mortero sobrante sobre el pavimento debe retirarse mediante barrido. No debe terminarse la jornada sin completar el vibrado y sellado del adoquinado realizado.

Las zonas que presenten cejas o que retengan agua deberán corregirse de acuerdo con las indicaciones de la Dirección Técnica.

Se ejecutarán en primer lugar las cenefas o hiladas principales de apoyo.

Una vez colocadas las piezas de pavimento se procederá a regarlas abundantemente y después al relleno de las juntas mediante arena fina que se extenderá mediante barrido de la superficie. Sólo se admitirá el vertido de lechada en la superficie para rejuntar cuando el material empleado sea pulido.

El pavimento terminado no se abrirá al tránsito hasta pasados tres (3) días desde su ejecución.

Limitaciones de la ejecución En general, se suspenderá el adoquinado y puesta en obra de l mortero siempre que se prevea que dentro de las cuarenta y ocho horas siguientes puede descender la temperatura ambiente por debajo de los cero grados centígrados (oo).

CARACTERÍSTICAS

ADOQUINES	MEDIDAS	ACABADO	PESO
VIBRO PRENSADOS	20X10X6,5	VETEADO	137,50 Kg/m ²

RESULTADOS DE LABORATORIO ORIENTATIVOS SEGÚN NORMA UNE 127024EX	
RESISTENCIA A FLEXOTRACCIÓN	5,4 MPa
ABSORCIÓN TOTAL	4,2 %
ABSORCIÓN CARA VISTA	0,5 g/cm ²
RESITENCIA AL DESGASTE	24 mm
USRV	84

CONTROL DE CALIDAD

Se someterá al material empleado al siguiente conjunto de ensayos:

Dimensionales	1 por cada 1000 m ²
Resistencia a flexión	1 por cada 1000 m ²
Carga de rotura	1 por cada 1000 m ²
Resistencia al desgaste	1 por cada 1000 m ²
Absorción :	1 por cada 1000 m ²

MEDICIÓN Y ABONO

Se abonará por metros cuadrados (m²) de superficie de pavimento realmente ejecutados, medidos en obra.

El precio unitario incluye la totalidad de los materiales y el mortero de agarre además de las operaciones necesarias para la ejecución completa de la unidad.

4.27 PAVIMENTO DE ADOQUÍN DE GRANITO

DEFINICIÓN

Esta unidad consiste en la formación de pavimento de aceras, de calzadas o de aparcamientos con elementos de granito, de las dimensiones especificadas en los planos y menciones, asentados sobre una capa de mortero tipo M-7,5/CEM, de un mínimo de 4 cms, de espesor. Los morteros empleados para asiento de contendrá antes de su empleo toda el agua necesaria para su fraguado, no necesitando aporte extra de agua.

Las piedras serán compactas, homogéneas y tenaces siendo preferibles las de grano fino. Carecerán de grietas o pelos, coqueas, restos orgánicos, nódulos o riñones, blandones, gabarros y no deberán estar atronadas por causa de los explosivos empleados en su extracción.

Deberán tener la resistencia adecuada a las cargas permanentes o accidentales que sobre ella hayan de actuar.

No estará meteorizado ni presentará fisuras. La resistencia mínima a compresión será de 800 kg/cm² y el peso específico no menor de 2.500 kg/m³.

No serán permeables o heladizas, reuniendo buenas condiciones de adherencia y de labra.

El coeficiente de dilatación no será superior al 75 por 100.

El coeficiente de absorción no será superior al 4,5 por 100.

ejecución

En primer lugar se procederá a ejecutar el soporte o explanada, que constituye la base de pavimento y que deberá soportar las cargas del tráfico circulante.

Esta explanada estará constituida por una capa de hormigón HM-20.

Sobre la capa de hormigón se extenderá el mortero M-7,5/CEM, el cual actuará como capa de reparto entre la piedra y el hormigón HM-20. Como su nombre indica, ejerce una función de reparto de cargas, desde el pavimento al soporte o explanada.

Por último se colocarán los adoquines de granito sobre el mortero, procediendo al enlechado de juntas y remates.

Las juntas de los pavimentos serán de los siguientes tipos:

Juntas de colocación: representan las uniones entre piezas contiguas y tienen por objeto absorber las irregularidades dimensionales, como la falta de escuadrado, de rectitud de las aristas o de la longitud y anchura. Su espesor será como mínimo de 1 mm.

Juntas de unión: Se colocan entre el pavimento y los elementos duros como las paredes o pilares. Tendrán un espesor de 10 mm.

Juntas de dilatación: tienen por objeto absorber las dilataciones del propio pavimento.

Se colocarán cada 6-7 m o cada 35 - 45 m². En el caso del mármol dichas parámetros se reducirán.

El correcto remate del adoquinado con los bordes de confinamiento y con el contorno de tapas de registros, requerirá el corte de piezas que será realizado con disco. Si la distancia entre el adoquín y dicho borde es inferior a 4 cm, no se usarán trozos de ese tamaño, sino que se cortará la pieza previa un tercio aproximadamente para poder introducir un trozo mayor. Cuando el borde de confinamiento sea perfectamente rectilíneo, el ajuste al mismo de los adoquines se realizará dejando una junta de 2 ó 3 mm de espesor. En caso contrario, el límite del adoquinado será rectilíneo, dejando entre este y el borde de confinamiento una junta del menor espesor posible, que posteriormente se rellenará con mortero.

Limitaciones de la ejecución

En general, se suspenderá el adoquinado y puesta en obra de l mortero siempre que se prevea que dentro de las cuarenta y ocho horas siguientes puede descender la temperatura ambiente por debajo de los cero grados centígrados (00).

control de calidad

En cada lote compuesto por 1.000 m² o fracción se determinarán las siguientes características según las Normas de ensayo que se especifican:

1. Absorción y peso específico aparentes, UNE 1936-07, 1342/03.
2. Resistencia al desgaste por rozamiento, UNE 1342/03.
3. Resistencia a las heladas, UNE 1342/03, 12371/02, 1342/03.

MEDICIÓN Y ABONO

Se abonará por los metros cuadrados (m²) realmente ejecutados, medidos en obra, descontándose alcorques, tapas, etc..., valorándose esta medición a los precios unitarios contratados, incluidos cortes, remates, etc., así como el conjunto de operaciones necesarias para la finalización total de la unidad (recebo o enlechado) y los materiales necesarios para tales operaciones, operaciones y materiales por los que el Constructor no podrá reclamar abono suplementario alguno, entendiéndose que el precio de la unidad contratada incluye todos esos conceptos.

4.28 PAVIMENTO DE BALDOSA

DEFINICIÓN

La presente unidad se refiere a los solados constituidos por baldosas de terrazo de uso exterior (según clasificación y definiciones de la norma UNE 13748-2:2005, de las dimensiones fijadas en los demás documentos del Proyecto, asentadas sobre una capa de mortero.

MATERIALES

BALDOSA DE TERRAZO DE USO EXTERIOR

Deberán cumplir las siguientes condiciones:

- La longitud total no excede 1 m;
- Su longitud total dividida por su espesor es mayor que 4.

La presente unidad se refiere a los solados constituidos por baldosas de terrazo de uso exterior, marcado 7T, I según la norma europea UNE-EN 13748-2:2005 y el complemento nacional UNE 127748-2:2006, y de dimensiones fijadas en los demás documentos del Proyecto, asentadas sobre una capa de mortero.

La baldosa de terrazo se compone de:

Una "Capa de huella" de mortero rico de cemento, áridos finos capaces de soportar un tratamiento según acabado superficial, con el fin de dejar a la vista los áridos o de conseguir texturas, puede contener pigmentos, colorantes o aditivos debidamente amasado todo con agua.

Una "Capa base" de mortero de cemento y arena de río o de machaqueo, pudiendo incorporar aditivos o pigmentos, debidamente amasado con agua.

Las procedencias de los materiales, y los métodos y medios empleados en la fabricación de la baldosa de terrazo serán los adecuados para que la calidad, aspecto y coloración sean los deseados.

Los modelos y dimensiones concretas a emplear se definen en los planos y presupuesto, y serán aprobados por la Dirección facultativa.

En las baldosas se comprobarán según los apartados de medida de las dimensiones planas y de espesor de la norma UNE-EN 13748-2:2005, los valores individuales y cumplirán con las dimensiones nominales declaradas por el fabricante dentro de las tolerancias permitidas según la Norma.

El espesor de las baldosas, medido en distintos puntos de su contorno, con excepción de los eventuales rebajes de la cara o dorso, no variará en más de dos milímetros (2,0 mm) para espesores menores de cuarenta milímetros, y de 3 mm. para espesores mayores o iguales de cuarenta milímetros.

El espesor de la capa huella de la baldosa, será de al menos 8 mm. para un producto que deba ser pulido tras su colocación y de 4 mm para un producto que no deba ser pulido. Para determinar este espesor se ignorarán las partículas aisladas de áridos de la capa de base puedan quedar introducidas en la parte inferior de la capa de huella.

El espesor mínimo de la capa de huella en baldosas con acanaladuras o rebajes será de 2 mm.

La planeidad de la cara vista sólo será aplicable a superficies lisas (pulidas o sin pulir).

En este caso, la flecha máxima no será superior al $\pm 0,3$ % de la diagonal considerada.

De acuerdo a las normas UNE-EN 13748-2:2005 y el complemento nacional UNE 127748-2:2006 que regulan las formas de ensayo de estos productos, los resultados deben cumplir:

La absorción de agua se verificará mediante el ensayo descrito la norma para una muestra de cuatro probetas.

- La absorción individual de cada probeta no sea mayor del 6%

Las baldosas cuya absorción de agua sea menor o igual al 6% se consideran resistentes a las heladas.

La resistencia a flexión no será inferior al valor indicado en la siguiente tabla:

Carga de rotura

MARCADO	CLASE	VALOR CARACTERÍSTICO (kN)	VALOR INDIVIDUAL (kN)
3T	30	≥3,0	≥2,4
4T	40	≥4,5	≥3,6
7T	70	≥7,0	≥5,6
11T	110	≥11,0	≥8,8
14T	140	≥14,0	≥11,2
25T	250	≥25,0	≥20,0
30T	300	≥30,0	≥24,0

La resistencia al desgaste por abrasión se satisfará cuando ninguna de las cuatro probetas que componen la muestra tenga un desgaste individual mayor que los indicados

Resistencia al desgaste por abrasión

CLASE	VALOR INDIVIDUAL (mm)
G	≤ 26
H	≤ 23
I	≤ 20

EJECUCIÓN

Sobre el cimientado que será una capa de 12 cm. de hormigón HM-20/P/30/IIb, se extenderá una capa de mortero de agarre no anhidro. Los morteros empleados para asiento de las baldosas contendrá antes de su empleo toda el agua necesaria para su fraguado, no necesitando aporte extra de agua y serán tipo M-5/CEM, de unos 3 cm de espesor y consistencia plástica.

Se extenderá sobre el mortero una fina capa de cemento en polvo.

Sobre esta capa de asiento se colocarán a mano las losas previamente humectadas, golpeándolas con un martillo de goma, quedando bien asentadas y con su cara vista en la rasante prevista en los planos.

Las losas quedarán colocadas en hiladas rectas con las juntas encontradas y el espesor de estas será de dos a tres milímetros (2-3 mm). La alineación de las juntas se asegurará tendiendo cuerda constantemente. Esta operación será completamente imprescindible cuando se trate de ejecutar cenefas y, en todo caso, siempre que así lo solicite la Dirección Técnica.

Se realizarán juntas de dilatación cada 25 m², con paños de no más de 5 m de lado en ninguna dirección; las juntas tendrán 1cm de espesor y llegarán hasta la base de hormigón rellenándose con mortero elástico en base de cemento.

Los cortes se realizarán con sierra de mesa, y la ejecución de remates y cuchillos se realizarán según las indicaciones de la Dirección Técnica.

Una vez colocadas las piezas de pavimento se procederá a regarlas abundantemente y después al relleno de las juntas mediante arena fina que se extenderá mediante barrido de la superficie. Sólo se admitirá el vertido de lechada en la superficie para rejuntar cuando el material empleado sea pulido.

El pavimento terminado no se abrirá al tránsito hasta pasados tres (3) días desde su ejecución.

Las zonas que presenten cejillas o que retengan agua, deberán corregirse de acuerdo con lo que, sobre el particular, ordene la Dirección Técnica.

Limitaciones de la ejecución

En general, se suspenderá el adoquinado y puesta en obra de l mortero siempre que se prevea que dentro de las cuarenta y ocho horas siguientes puede descender la temperatura ambiente por debajo de los cero grados centígrados (00).

CONTROL DE CALIDAD

Se someterá al material empleado al siguiente conjunto de ensayos:

- Dimensionales (UNE-EN 13748-2:2005 y UNE 127748-2:2006)
- Resistencia a flexión (UNE-EN 13748-2:2005 y UNE 127748-2:2006)
- Carga de rotura (UNE-EN 13748-2:2005 y UNE 127748-2:2006)
- Resistencia al desgaste (UNE-EN 13748-2:2005 y UNE 127748-2:2006)
- Absorción (UNE-EN 13748-2:2005 y UNE 127748-2:2006)

MEDICIÓN Y ABONO

Se abonará por metros cuadrados (m²) de superficie de pavimento realmente ejecutados, medidos en obra.

El precio unitario incluye la totalidad de los materiales y el mortero de agarre además de las operaciones necesarias para la ejecución completa de la unidad.

4.29 PAVIMENTO DE PIEDRA NATURAL

DEFINICIÓN

Esta unidad consiste en la formación de pavimento de aceras, de calzadas o de aparcamientos con elementos de granito, caliza, etc., de las dimensiones especificadas en los planos y menciones, asentados sobre una capa de mortero tipo M-7,5/CEM, no anhidro, de un mínimo de 4 cm. de espesor.

Las losas utilizadas serán de piedra caliza granito, según las definiciones del proyecto.

Abujardado

Para el acabado abujardado, la superficie de la roca previamente aplanada, se golpeará repetidamente con un martillo (bujarda) con una o dos cabezas de acero que contienen pequeños dientes piramidales.

La bujarda será del tipo neumático, bien sencilla o automática, en la que las cabezas se van desplazando sobre la superficie de la roca

La superficie tratada presentará pequeños cráteres de 1-3 mm de profundidad y anchura uniformemente repartidos, que aclaren el tono general de la roca. El tamaño y densidad del punteado depende, además de la fuerza empleada y el número de impactos, del tipo de cabeza empleada ya sea gruesa, media o fina.

En cabezas neumáticas se suelen emplear de 8 a 25 dientes

Todos los elementos que se deterioren durante la ejecución de los trabajos deberán ser sustituidos, a cargo del Constructor, por otros de similares características.

La definición de largo libre a la que se hace referencia en los planos y en la descripción de los precios, se refiere a que la longitud de la losa será:

- Mayor a 1,2 veces al ancho de esta.
- Menor de 2 veces el ancho.

Las unidades comprendidas en el presente Artículo son:

- M2 Pavimento formado por losas seleccionadas de piedra caliza La Puebla de Albortón o similar de 40x40x5 cm. de espesor, según especificaciones del Pliego, con las caras aserradas y acabado abujardado en la cara superior, asentadas sobre capa de 4 cm. de mortero de cemento M-7,5/CEM, incluso enlechado de juntas y remates. Totalmente terminado..

MATERIALES

Los materiales a emplear cumplirán lo establecido en la norma UNE-EN 1341:2002.

Condiciones generales

- Ser homogéneos, de grano fino y uniforme, de textura compacta.

- Carecer de grietas, pelos, coqueas, nódulos, zonas meteorizadas y restos orgánicos.
- Darán sonido claro al golpearlos con un martillo.
- Tener adherencia a los morteros.

TOLERANCIAS

Dimensiones

Se controlarán las desviaciones sobre las dimensiones de las piezas proyectadas, debiendo cumplir lo especificado para la clase 2.

Desviaciones permitidas

Dimensiones en planta

Tabla 1: Desviaciones en la dimensión en planta

	Clase 1	Clase 2
Marca de designación	P1	P2
Bordes serrados ≤ 700 mm	± 4mm	± 2mm
Bordes serrados > 700 mm	± 5mm	± 3mm
Bordes cortados	± 10mm	± 10mm

La diferencia máxima entre la longitud de las dos diagonales de una baldosa rectangular no excederá los valores indicados en la Tabla 2

Tabla 2: Desviaciones en las diagonales

Clase	Diagonal	Diferencia
Marcado	D1	D2
1	<700	6 mm
	≥700	8 mm
2	<700	3 mm
	≥ 700	6 mm

Espeor. La desviación del espesor nominal de las baldosas texturadas (baldosa con apariencia modificada, que resulta de uno o varios tratamientos superficiales (por ejemplo, mecánico o térmico) debe cumplir con la tabla 3

Tabla 3: Desviación en el espesor

	Clase 0	Clase 1	Clase 2
Marca de designación	T0	T1	T2
≤ 30 mm de espesor	Ningún requisito para la medida del espesor	± 3mm	± 10%
> 30 mm ≤ 60 mm		± 4mm	± 3mm
> 60 mm espesor		± 5mm	± 4mm

a.4) Irregularidades de las caras. Las irregularidades de las caras en las baldosas partidas tendrán un máximo de 20 mm más del espesor nominal y no se le permitirá un valor de espesor inferior al nominal.

a.5) Planeidad y rectitud.

a.5.1) Aristas. La desviación de la planeidad a lo largo de las aristas de baldosas texturadas debe cumplir con la Tabla 4

Tabla 4: Desviación en la planeidad a lo largo de las aristas

Borde recto más largo	0,5m	1 m	1,5 m
Cara de textura fina	± 2mm	± 3mm	± 4mm
Cara de textura gruesa	± 3mm	± 4mm	± 6mm
> 30 mm ≤ 60 mm	Para medida del espesor	± 4mm	± 3mm
> 60 mm espesor		± 5mm	± 4mm

Las aristas descritas como rectas o vivas pueden tener un chaflán en las direcciones horizontal o vertical que no exceda de 2 mm, a elección del fabricante.

Cuando las baldosas se suministren con una arista biselada o redondeada, el fabricante debe declarar las dimensiones nominales con una tolerancia de 2 mm respecto de las dimensiones reales

a.5.2) Caras. Si la superficie está cortada será obligación del fabricante o suministrador informar sobre las desviaciones. Si no, las desviaciones de la planeidad y de la curvatura deben cumplir con la Tabla 5.

Tabla 5: Desviación de la planeidad de las caras

Textura fina		
Longitud de galga (mm)	Máx. desviación en la convexidad (mm)	Máx. desviación en la concavidad (mm)
300	2,0	1,0
500	3,0	2,0
800	4,0	3,0
1000	5,0	4,0
Textura gruesa		
Longitud de galga (mm)	Máx. desviación en la convexidad (mm)	Máx. desviación en la concavidad (mm)
300	3,0	2,0
500	4,0	3,0
800	5,0	4,0
1000	8,0	6,0

b) Resistencia al hielo/deshielo

El material a emplear será de clase 1(F1) según la norma UNE-EN 1341:2002. El ensayo se lleva a cabo para determinar el efecto de los ciclos de hielo/deshielo sobre las características de funcionamiento (EN 12372:2007 Resistencia a la flexión).

Tabla 6: Resistencia al hielo/deshielo

Clase	Clase 0	Clase 1
Marca de designación	F0	F1
Requisito	Ningún requisito para la resistencia al hielo/deshielo	Resistente ($\leq 20\%$ de cambio de resistencia a flexión)

c) Resistencia a la flexión

El material empleado deberá cumplir lo siguiente:

- Granito gris. Mínimo valor esperado UNE-EN-1341:2002 18,1 Mpa
- Granito Rojo Sayago. Mínimo Valor esperado UNE-EN-1341:2002 7,6 Mpa
- Caliza la Puebla de Albortón o similar. Mínimo medio UNE-EN-12372:2007 15,20 Mpa.

d) Resistencia a la abrasión

El fabricante debe indicar la resistencia a la abrasión (longitud de la cuerda en mm) como el máximo valor esperado para las probetas individuales cuando se ensayen de acuerdo con la norma.

El material empleado deberá cumplir lo siguiente:

- Granito gris. Valor medio esperado UNE-EN-1341:2002 17,0 mm
- Granito Rojo. Valor medio esperado UNE-EN-1341:2002 20,6 mm
- Caliza la Puebla de Albortón o similar. Valor medio esperado UNE-EN-1341:2002 27,50 mm

e) Resistencia al deslizamiento

Se realiza con un equipo de ensayo del péndulo de fricción.

Se considera que las baldosas partidas y las de textura gruesa tienen una resistencia al deslizamiento satisfactoria. No se ensayarán

En el resto de los casos, el fabricante nos informará sobre el USRV (Valor de la Resistencia al Deslizamiento sin Pulido) mínimo en baldosas ya fabricadas, para asegurar así la resistencia al deslizamiento/derrape adecuada.

g) Absorción de agua

El material empleado deberá cumplir lo siguiente de acuerdo con la EN 13755:2008.

- Granito gris. Valor medio esperado 0,2%
- Granito Rojo. Valor medio esperado 0,67%
- Caliza la Puebla de Albortón o similar. Valor medio esperado 2,7%

h) Descripción petrográfica

Se nos proporcionará por medio del fabricante un informe del tipo de piedra que también incluirá su descripción petrográfica, de acuerdo con la norma UNE-EN 12407:2007

i) Tratamiento superficial químico

El fabricante nos indicará a qué tipo de tratamientos químicos (superficiales) ha sido sometida la piedra.

EJECUCION

En primer lugar se procederá a ejecutar el soporte o explanada, que constituye la base de pavimento y que deberá soportar las cargas del tráfico circulante.

En el caso de las aceras esta explanada estará constituida por una capa de zahorra artificial y sobre ésta otra capa de hormigón HM-20.

Sobre la capa de hormigón se extenderá el mortero cemento. Los morteros empleados para asiento de las losas contendrá antes de su empleo toda el agua necesaria para su fraguado, no necesitando aporte extra de agua y serán tipo M-7,5/CEM, de unos 4 cm de espesor y consistencia plástica. El mortero actuará como capa de reparo entre la piedra y el hormigón HM-20. Por último se colocarán a largo libre las piezas serradas de piedra sobre el mortero, procediendo al enlchado de juntas y remates y al ajuste de las alineaciones en planta.

La colocación de las piezas será a "punta de paleta" con mortero amasado plástico.

Queda terminantemente prohibida la ejecución con mortero semiseco o seco.

El rejuntado habrá de realizarse mediante enlchado fluido, colocado manualmente con limpieza mediante cepillo y esponja.

Se colocarán separadores entre las distintas piezas y se utilizará mortero elástico en las zonas donde se hayan previsto juntas de dilatación (o alterno hasta modificar la disposición de las losas para conseguir juntas de dilatación en superficie), de forma que sean continuas en su paso por distintos materiales.

Las juntas de los pavimentos serán de los siguientes tipos:

Juntas de colocación: representan las uniones entre piezas contiguas y tienen por objeto absorber las irregularidades dimensionales, como la falta de escuadrado, de rectitud de las aristas o de la longitud y anchura. Su espesor será de 1 cm.

Juntas de unión: Se colocan entre el pavimento y los elementos duros como las paredes o pilares. Tendrán un espesor de 1 cm.

Juntas de dilatación: tienen por objeto absorber las dilataciones del propio pavimento.

Se colocarán cada 6-7 m o cada 35 - 45 m². En el caso del mármol dichas parámetros se reducirán. Tendrán un espesor de 1 cm

Limitaciones de la ejecución

En general, se suspenderá el adoquinado y puesta en obra de l mortero siempre que se prevea que dentro de las cuarenta y ocho horas siguientes puede descender la temperatura ambiente por debajo de los cero grados centígrados (00).

CONTROL Y ACEPTACIÓN

Controles durante la ejecución.

-Comprobar espesor de la capa de mortero (4 cm). Humedecido de las piezas.

-Comprobación de juntas. Extendido de la lechada.

-Verificar planeidad con regla de 2 m.

-Inspeccionar existencia de cejas

-Será condición de no aceptación:

-La colocación deficiente del paramento

-Cuando el espesor de la capa de mortero sea inferior al especificado.

-Cuando no exista lechada en las juntas

-Variaciones de planeidad superiores a 4 mm, o cejas superiores a 1 mm, medidas con regla de 2 m.

-Pendientes superiores al 0,5%.

CONTROL DE CALIDAD

Se realizará una inspección visual y del peso específico de cada partida llegada a obra por muestreo. Antes de aceptar el material se realizarán los siguientes ensayos:

-Estudio Petrográfico UNE-EN 12407:2007

-Ensayo de absorción de agua UNE-EN 13755:2008

-Resistencia a la flexión bajo carga concentrada UNE-EN 12372:2002

-Ensayo de resistencia a la abrasión UNE-EN 1341:2004

-Resistencia al deslizamiento en húmedo UNE-EN 1341:2004

-Resistencia a la heladicidad UNE-EN 12371:2002

MEDICIÓN Y ABONO

Se abonará por los metros cuadrados (m²) realmente ejecutados, medidos en obra, descontándose alcorques, tapas, etc..., valorándose esta medición a los precios unitarios contratados, incluidos cortes, remates, etc., así como el conjunto de operaciones necesarias para la finalización total de la unidad (recebo o enlchado) y los materiales necesarios para tales operaciones, operaciones y materiales por los que el Constructor no podrá reclamar abono suplementario alguno, entendiéndose que el precio de la unidad contratada incluye todos esos conceptos Dichos precios incluyen todos los medios materiales y humanos necesarios para su total ejecución.

4.30 TUBERÍA DE SANEAMIENTO

DEFINICIÓN

Corresponde esta unidad a las conducciones tubulares de sección circular que constituyen los colectores para la evacuación de aguas pluviales y residuales.

Es de aplicación el Pliego de Prescripciones Técnicas Generales para Tuberías de Saneamiento de Poblaciones, aprobado por Orden del Ministerio de Obras Públicas y Urbanismo de 15 de septiembre de 1986, en adelante P.T.S.

MATERIALES

las tuberías de poliéster reforzado con fibra de vidrio, cumplirán las prescripciones contenidas en las Norma UNE-53323:2001 EX.

Se emplearán tuberías de saneamiento de:

- PVC compacto de diámetros entre Ø 200 mm, y Ø 600 mm. PN 6, según UNE 1456-2 :2004.

- PRFV de diámetro nominal mayor o igual a Ø 600 mm.

Los tubos se clasificarán en función de la rigidez nominal (SN) obtenida según el método de ensayo de rigidez definido en la Norma DIN-53769 en:

-SN-5000 N/m²

-SN-10.000 N/m²

La determinación del valor SN del tipo de la tubería a instalar será función de las características siguientes:

-Suelo natural

-Material de relleno

-Profundidad de la instalación.

Las tuberías de P.V.C. aptas para redes de saneamiento deberán tener las siguientes características incluidas en el Pliego de Prescripciones Técnicas Generales para Tuberías de Saneamiento de Poblaciones del M.O.P.T.

• Densidad de 1.35 1.46 Kg/dm³

• Coeficiente de dilatación de 60 a 80 millonésimas por grado centígrado.

• Temperatura de reblandecimiento \geq 79° C

• Resistencia a tracción simple \geq 500 Kp/cm²

• Alargamiento a la rotura \geq 80%

• Absorción de agua \geq 40% gr/m²

- Opacidad $\leq 0,2 \%$
 - Los tubos se presentarán marcados como mínimo con los siguientes datos:
 - Marca del fabricante.
 - Diámetro nominal.
 - Material constitutivo (P.V.C.)
 - La Norma UNE de acuerdo a la cual ha sido fabricado 1456-1
 - Fecha de fabricación
- Los ensayos a los que se les someterá serán los siguientes:

Comportamiento al calorUNE 1452-2 :2004
 Resistencia al impacto.....UNE 1452-2 :2004
 Resistencia a presión hidráulica
 interior en función del tiempo.....UNE 1452-2 :2004
 Ensayo de flexión transversal.....UNE 1452-2 :2004
 Ensayo de estanqueidad.....UNE 1452-2 :2004

Cualquier otro material a emplear en tuberías de saneamiento deberá cumplir con las prescripciones exigidas en el Pliego de Prescripciones Técnicas Generales para tuberías de saneamiento de poblaciones del MOPT.

EJECUCIÓN

La manipulación de los tubos en obra deberá hacerse sin que sufran golpes o rozaduras. Cuando se considere oportuno sus cabezas deberán protegerse adecuadamente. El Constructor deberá someter a la aprobación de la Dirección Técnica el procedimiento de descarga y manipulación de los tubos. No se admitirán para su manipulación dispositivos formados por cables desnudos ni por cadenas que estén en contacto con el tubo. Es conveniente la suspensión por medio de bragas de cinta ancha con el recubrimiento adecuado.

Para la apertura de la zanja se recomienda que no transcurran más de ocho (8) días entre la excavación de la zanja y la colocación de la tubería. En caso de terrenos arcillosos o margosos de fácil meteorización si fuese absolutamente imprescindible efectuar con más plazo la apertura de las zanjas, se deberá dejar sin excavar veinte (20) centímetros sobre la rasante de la solera para realizar su acabado en plazo inferior al citado.

Las zanjas se abrirán perfectamente alineadas en planta y con la rasante uniforme. El material procedente de la excavación se apilará lo suficientemente alejado del borde de las zanjas para evitar la desmoronamiento de éstas o que el desprendimiento pueda suponer un riesgo para los trabajadores.

Una vez comprobada la rasante del fondo de la zanja, se procederá a la ejecución de la cama de asiento de material granular o de hormigón, según se indique en los planos, de las características, dosificación y compactación que en ellos figure.

Las tuberías de saneamiento irán colocadas según sección tipo indicada en los planos de detalle

Antes de bajar los tubos a la zanja se examinarán y se apartarán los que presenten deterioros. Una vez situados en el fondo de la zanja, se examinarán nuevamente para cerciorarse de que su interior está libre de tierra, piedras, útiles de trabajo, etc, y se realizará su centrado y perfecta alineación, conseguido lo cual se procederá a calzarlos y acodarlos con un poco de material de relleno para impedir su movimiento. Cada tubo deberá centrarse perfectamente con el adyacente; si se precisase reajustar algún tubo, deberá levantarse el relleno y prepararlo como para su primera colocación.

Las tuberías y zanjas se mantendrán libres de agua; para ello, y salvo orden en sentido contrario de la Dirección Técnica, se montarán los tubos en sentido ascendente asegurando el desagüe en los puntos bajos. Al interrumpirse la colocación de la tubería se evitará su obstrucción y se asegurará su desagüe, procediendo no obstante esta precaución a examinar con todo cuidado el interior de la tubería al reanudar el trabajo por si pudiera haberse introducido algún cuerpo extraño en la misma.

CONTROL DE CALIDAD

De los tubos

De conformidad con lo establecido en el P.T.S., para los tubos de los materiales considerados, se realizarán las siguientes verificaciones y ensayos: examen visual de los tubos y elementos de juntas comprobando dimensiones y espesores, ensayo de estanqueidad y ensayo de aplastamiento. En el caso de los tubos de hormigón en masa y armado y de fibrocemento, se realizará también el ensayo de flexión longitudinal; y en el caso de los tubos de PVC los ensayos de comportamiento al calor, resistencia al impacto y resistencia a la presión hidráulica interior en función del tiempo.

Para la realización de estos ensayos se formarán con los tubos lotes de 500 unidades, según su naturaleza, categoría y diámetro.

Si la Dirección Técnica lo considera oportuno, la realización de estos ensayos podrá sustituirse total o parcialmente, por la presentación de un certificado en el que se expresen los resultados satisfactorios de los ensayos del lote al que pertenecen los tubos. Asimismo este certificado podrá no ser exigido si el fabricante posee un sello de calidad oficialmente reconocido.

De la tubería instalada

-Comprobación geométrica

Se comprobará la perfecta alineación en planta de los tubos comprendidos entre pozos de registro consecutivos. Alimétricamente la adaptación a la rasante proyectada será asimismo perfecta, siendo preceptiva la comprobación por parte de la Dirección Técnica de la nivelación de la totalidad de los tramos.

Comprobaciones que se efectuarán sobre los tubos, y en el caso de que éstos se dispongan sobre soleras de hormigón, se comprobará la nivelación de éstas. Las tolerancias, si la Dirección Técnica no establece otras, son las siguientes: la diferencia entre las pendientes real y teórica de cada tubo, expresadas en tanto por uno, no será superior a dos milésimas, cuando la pendiente teórica sea igual o superior al cuatro por mil; si es inferior, el valor de la pendiente real estará comprendido entre la mitad y una vez y media el de la pendiente teórica. Por otra parte, para evitar una acumulación de desviaciones del mismo signo que resulte excesiva, se establece que el valor absoluto de la diferencia entre el valor de la cota alcanzada en cualquier pozo de registro, o en puntos que se determinen cuya interdistancia no supere los cincuenta metros, y el valor de la cota teórica correspondiente expresado en centímetros, no será superior al de la pendiente teórica del tramo inmediato aguas abajo expresada en tanto por mil y en ningún caso la diferencia será superior a cinco centímetros.

-Comprobación de la estanqueidad

Se realizará en los tramos que determine la Dirección Técnica. La prueba de un determinado tramo requiere que las juntas de los tubos estén descubiertas, que el pozo situado en el extremo de aguas arriba del tramo a probar esté construido y que no se hayan ejecutado las acometidas.

La prueba se realizará obturando la entrada de la tubería en el pozo de aguas abajo y la entrada al pozo de aguas arriba. A continuación se llenarán completamente de agua la tubería y el pozo de aguas arriba. Transcurridos treinta minutos del llenado se inspeccionarán los tubos, las juntas y el pozo, comprobándose que no hay pérdida de agua. Si se aprecian fugas durante la prueba, el Constructor las corregirá procediéndose a continuación a una nueva prueba.

Comprobación del funcionamiento y del remate de las obras de fábrica Finalizada la obra y antes de la recepción, se comprobará el correcto remate de las obras de fábrica y el buen funcionamiento de la red, vertiendo agua por medio de las cámaras de descarga o por cualquier otro sistema.

MEDICIÓN Y ABONO

La tubería de saneamiento se abonará por metros lineales realmente ejecutados, incluyéndose la excavación y transporte de materiales resultantes a vertedero, cama y relleno de arena, tubería y accesorios necesarios, totalmente terminado.

La medición se realizará sobre el eje de la tubería sin descontar los tramos ocupados por los accesorios.

4.31 POZOS DE REGISTRO

DEFINICIÓN

Elementos de la red de saneamiento que permiten el acceso para su inspección y vigilancia.

MATERIALES

La solera estará constituida por hormigón moldeado "in situ" tipo HM-20/P/20/IIa, los anillos serán de hormigón prefabricado fck 40 N/mm² de diámetro interior 110 cm, que reúnan las características necesarias para que la estanqueidad esté asegurada.

Se definen como tal aquellos elementos constructivos de hormigón fabricados en taller, que se colocan o montan una vez fraguados. Incluye aquellos elementos que hayan sido proyectados como prefabricados o cuya fabricación ha sido propuesta por el Constructor y aceptada por la Dirección de la Obra,

Salvo indicación en contra en planos, los materiales a emplear en su confección serán los siguientes:

- Hormigón prefabricado fck 40 N/mm²
- Armadura acero B-500S.

Los elementos prefabricados se ajustarán totalmente a la forma, dimensiones y características mecánicas especificadas en los Planos. Si el Constructor pretende modificaciones de cualquier tipo, su propuesta debe ir acompañada de la justificación de que las características de la unidad propuesta igualan o mejoran las especificadas en proyecto. La aprobación de la Dirección de Obra no libera al Constructor de la responsabilidad que le corresponde por la justificación presentada.

Las tapas serán de fundición dúctil de diámetro interior 600 mm, D-400, cumplirán la UNE 124:2000 con una carga de rotura de 40 Tn.

Para acceder a los pozos se dispondrán pates cada 30 cm, que serán de acero, e irán revestidos con una capa protectora de polipropileno, siendo su forma y dimensiones las que figuran en los planos.

EJECUCIÓN

Las características geométricas de los pozos de registro son las establecidas en el correspondiente plano de detalles.

La completa ejecución de esta unidad requiere la adecuada canalización del fondo del elemento, de forma que quede asegurado su correcto funcionamiento hidráulico; la formación de las mesetas; la instalación de pates y la colocación de la tapa a la cota definitiva.

Los pates se colocarán de manera que queden todos ellos en una misma vertical, separados entre sí 0,30 metros.

Las longitudes de empotramiento de los pates en las obras de fábrica serán de setenta y cinco (75) milímetros, para elementos prefabricados.

CONTROL DE CALIDAD

En el programa de ensayos del plan de control de calidad de la obra e incluirán determinaciones de la resistencia a compresión del hormigón empleado tanto en soleras como en alzados.

MEDICIÓN Y ABONO

El abono de los pozos de registro se hará por unidades realmente ejecutadas, incluso anillos, pates, tapas, solera, etc..., totalmente terminados.

4.32 SUMIDEROS

DEFINICIÓN

Elementos de la red de saneamiento, constituidos por una arqueta cubierta por una rejilla, que tienen como finalidad reunir las aguas superficiales para su incorporación a la red.

MATERIALES

EN BORDILLO:

Modelo de hormigón prefabricado: Cumplirá que el cajón será prefabricado de hormigón fck 40 N/mm², las dimensiones 92/92/63 y 62/59/5, rejilla con tragadero y arqueta monobloque articulada en fundición dúctil de 250 KN y 51 Kg, revestido de pintura.

Modelo recoje aguas, rejilla con tragadero y arqueta monobloque articulada en fundición dúctil de 250 KN y 76 kg, revestido de pintura, siendo el cajón prefabricado de hormigón fck 40 N/mm² de dimensiones 92/92/63 y 62/59/58.

EN LIMAHOYAS:

El modelo que se empleará cumplirá que el cajón sea prefabricado de hormigón fck 40 N/mm², las dimensiones 92/92/63 y 62/59/58, el cerco y la rejilla articulada serán de fundición dúctil de 500/300mm, el cerco de 34 Kg, y la tapa de 26 Kg.

En el casco histórico el sumidero será tipo VBS en fundición dúctil, según normalización de materiales del Excmo. Ayuntamiento de Burgos, el cerco y la rejilla serán de fundición dúctil 500/300 mm., la rejilla será articulada, el cerco de 34 Kg y la tapa de 26 Kg, el cajón será también de fundición dúctil.

En la acometida desde vivienda, la arqueta se construirá de fábrica de ladrillo macizo de 24 cm. de espesor y 100 Kg/cm² RC, sobre solera de HM-20/P/20/IIb, juntas de mortero M-450 de 15 cm de espesor, el cerco y la tapa será de perfil 70-6 mm en acero galvanizado de 40x40 mm.

La acometida desde sumidero tragante, se construirá siguiendo la normalización vigente en el municipio o en su defecto según NTE, el cajón sumidero será de hormigón prefabricado fck 40 N/mm² de dimensiones 92/92/63 y 62/59/58, apoyará sobre solera de hormigón "in situ" tipo HM-20/P/20/IIa, rejilla y arqueta monobloque de fundición dúctil de 250 kN y 76 Kg revestido de pintura.

Las canaletas serán de hormigón y la rejilla serán de fundición dúctil atornillada a bastidor de fundición gris.

EJECUCIÓN

Las características geométricas de los sumideros son las que figuran en el correspondiente plano de detalles.

Están comprendidas en la ejecución de esta unidad la excavación por cualquier medio requerida para la construcción de la arqueta y la retirada a vertedero de las tierras extraídas.

La completa ejecución de esta unidad comprende la de los oportunos remates y la colocación de la rejilla a la cota definitiva, que en el caso de sumideros situados en borde de calzada, será 3 centímetros inferior a la que correspondería según las rasantes teóricas definidas.

CONTROL DE CALIDAD

En el programa de ensayos del plan de control de calidad de la obra se incluirán determinaciones de la resistencia a compresión del hormigón empleado en la construcción de estos elementos.

MEDICIÓN Y ABONO

Los sumideros se abonarán por unidades realmente ejecutadas.

El precio de estas unidades comprende el elemento completo, excavación y retirada de tierras, arqueta y rejilla, incluso la conducción de conexión que enlaza el sumidero con la red existente.

4.33 ACOMETIDA A RAMAL DE ALCANTARILLADO

DEFINICIÓN

Esta unidad consiste en el conjunto de operaciones necesarias para la implantación de la conducción de acometida de un usuario a la red de saneamiento, directamente a tubo, que es la forma ordinaria.

MATERIALES

El lecho de asiento será de arena lavada.

La conducción será de PVC compacto PN-6 según UNE 1456-2:2004, de veinte (20) centímetros de diámetro mínimo, con juntas de manguito y cumplirá lo establecido en el correspondiente artículo de este pliego. Su pendiente no será inferior al 2%.

EJECUCIÓN

Las actuaciones comprendidas en esta unidad son consideradas en otros artículos de este pliego, por lo que serán ejecutadas de acuerdo con lo previsto en éstos.

MEDICIÓN Y ABONO

Las acometidas se abonarán por unidades realmente construidas medidas en obra.

En el precio de esta unidad se incluye la excavación, la entibación, la conducción con su lecho de arena, el relleno compactado realizado con materiales procedentes de la excavación y la retirada de productos sobrantes.

4.34 TUBERÍA DE ABASTECIMIENTO Y RIEGO

DEFINICIÓN

Corresponde esta unidad a las conducciones tubulares de sección circular que constituyen las redes de abastecimiento y/o riego proyectadas.

Es de aplicación el Pliego de Prescripciones Técnicas Generales para Tuberías de Abastecimiento de Agua, según Orden del Ministerio de Obras Públicas y Urbanismo de 28 de julio de 1974, en adelante P.T.A.

MATERIALES

Los tubos y accesorios destinados a tuberías de conducción de agua potable no contendrán sustancias que pudieran ocasionar el incumplimiento de la reglamentación técnico sanitaria para el abastecimiento y control de calidad de las aguas potables de consumo público vigente.

Marcado

Los tubos y accesorios deben llevar marcado como mínimo, de forma legible e indeleble, los siguientes datos:

- Identificación del fabricante
- Diámetro nominal
- Presión normalizada, excepto en tubos de plástico, que llevarán la presión de trabajo.
- Marca de identificación de orden, edad o serie que permita encontrar la fecha de fabricación.
- Norma que prescribe las exigencias y los métodos de ensayo asociados.
- En el caso de tubos o piezas especiales de fundición, la identificación de que la fundición es dúctil.

Tuberías de fundición:

Las tuberías de abastecimiento serán de tubería de fundición dúctil, de la clase K-9 con revestimiento interior de poliuretano y revestimiento exterior metalizado con pintura de zinc y pintura bituminosa. Las tuberías se unirán mediante junta automática flexible.

Cumplirán las especificaciones establecidas en las siguientes normas:

UNE-EN 545:2007 : Tubos, racores, y accesorios en fundición dúctil y sus uniones para canalizaciones de agua. Requisitos y métodos de ensayo.

ISO 8179-1: Tubos de fundición dúctil. Revestimiento externo de Cinc. Parte 1: Zinc metálico y capa de acabado.

[UNE-EN 681-2:2001/A2:2006](#): Juntas elastoméricas. Requisitos de los materiales para juntas de estanqueidad de tuberías empleadas en canalizaciones agua y en drenaje.

ISO 7005-2: Bridas metálicas. Parte 2: Bridas de Fundición.

UNE EN 9002:1986 : Sistemas de calidad. Modelo para el aseguramiento de la calidad en producción e instalación.

Los tubos serán colados por centrifugación en molde metálico y estarán provistos de una campana en cuyo interior se aloja un anillo de material elastómero, asegurando la estanqueidad en la unión entre tubos.

Las características mecánicas que ha de cumplir la fundición son, de acuerdo con la norma arriba indicada, la resistencia a la tracción, el alargamiento mínimo a la rotura y la dureza Brinell máxima. Los valores admisibles para cada una de estas características están especificados en la propia norma. Durante el proceso de fabricación de los tubos, el fabricante debe realizar los ensayos apropiados para verificar estas propiedades. Por otra parte, todos los tubos se someterán en fábrica, antes de aplicar el revestimiento interno a una prueba de estanqueidad, no debiendo aparecer ninguna fuga visible ni ningún otro signo de defecto.

El revestimiento interno de los tubos consistirá en una capa poliuretano.

El revestimiento externo de los tubos estará constituido por dos capas, una primera de cinc metálico y una segunda de pintura bituminosa.

Esta segunda capa recubrirá uniformemente la totalidad de la capa de cinc y estará exenta de defectos tales como carencias y desprendimientos.

Para la conexión entre tubos, se empleará preferentemente la junta automática flexible, aunque en las situaciones en las que la Dirección Técnica lo considere conveniente se empleará la junta mecánica express o la unión embreada. Cuando se trate de conectar tubos a piezas especiales (válvulas, ventosas, tés, reducciones, etc.) se empleará la junta mecánica express o la unión embreada.

Los tubos que hayan sufrido deterioros durante el transporte, carga, descarga y almacenamiento, o presenten defectos no apreciados en la recepción en fábrica, en su caso, serán rechazados.

Los tubos se descargarán cerca del lugar donde deben ser colocados en la zanja y de forma que puedan trasladarse con facilidad al lugar en que hayan de instalarse. Se evitará que el tubo quede apoyado sobre puntos aislados.

Junta automática flexible

Esta junta reúne tubos terminados respectivamente por un enchufe y un extremo liso.

La estanqueidad se consigue por un anillo de goma labrado de forma que la presión interior del agua favorezca la compresión del anillo sobre los tubos.

El enchufe debe tener en su interior un alojamiento para el anillo de goma y un espacio libre para permitir desplazamientos angulares y longitudinales de los tubos unidos.

El extremo liso debe achaflanarse cuando se corta un tubo en obra.

Tuberías de Polietileno

Se empleará tubos de polietileno PE 100 negro con banda azul para conducciones de agua a presión. Las características deberán ser conformes con lo especificado en la Norma UNE-EN 12201-5:2003. La unión de tuberías entre sí, o entre éstas y el resto de piezas intercaladas en la instalación de las acometidas domiciliarias, se realizará mediante soldadura a tope in situ.

Todos los accesorios de enlace han de ser fácilmente desmontables para permitir cualquier reparación o maniobra sin necesidad de sustituir ni cortar parte del tubo, quedando libre una vez desmontada la unión, así como permitir la corrección de una posible fuga por la simple manipulación de aquellos, sin necesidad de sustituirlos, si la fuga se produce por falta de ajuste de sus elementos o de estos con el tubo de polietileno.

Para los accesorios cuya unión a la instalación en alguno de sus extremos sea roscada, las roscas serán conformes con las definidas en la Norma UNE 10226-3:2005, que concuerda con DIN 259 y corresponde a la denominada rosca Withworth.

Así mismo, para que su utilización sea admisible deberá cumplir lo especificado en las Normas UNE-EN 715:1994-Ensayos de estanqueidad a la presión interior, UNE-EN 713:1994 - Ensayos de estanqueidad a la depresión interior, UNE-EN 712:1994- Ensayo de resistencia al arrancamiento entre tubería y enlace, UNE-EN 713:1994 -Ensayo de estanqueidad a la presión interior con tubos sometidos a curvatura, y el ensayo de desmontaje después de haber sido sometido el accesorio al ensayo de presión interior.

La tubería de polietileno entroncará con la red existente mediante collarines de toma en carga de dimensiones adecuadas a las tuberías a conectar, los collarines serán de fundición dúctil 50 protegida con pintura epoxi, con bandas de acero inoxidable y junta de elastómero EPDM, con tornillos, tuercas y arandelas en acero inoxidable. En todo entronque se instalará la correspondiente llave de paso con válvula de esfera.

EJECUCIÓN

Antes de iniciar los trabajos de implantación de cualquier tubería de abastecimiento o riego, se efectuará el replanteo de su traza y la definición de su profundidad de instalación. Dada la incidencia que sobre estas decisiones puede tener la presencia de instalaciones existentes, se hace necesaria la determinación precisa de su ubicación, recurriendo al reconocimiento del terreno, al análisis de la información suministrada por los titulares de las instalaciones y la ejecución de catas.

Cuando la apertura de la zanja para la instalación de la tubería requiera la demolición de firmes existentes, que posteriormente hayan de ser repuestos, la anchura del firme destruido no deberá exceder de quince centímetros (15 cm) a cada lado de la anchura fijada para la zanja.

La excavación de la zanja, su entibación y su posterior relleno se regirán por lo dispuesto en los correspondientes artículos de este Pliego.

Las zanjas serán lo más rectas posibles en su trazado en planta y con la rasante uniforme. Los productos extraídos que no hayan de ser utilizados para el tapado, deberán ser retirados de la zona de las obras lo antes posible. El Constructor respetará y protegerá cuantos servicios y servidumbres se descubran al abrir las zanjas. Se mantendrá el fondo de la excavación adecuadamente drenado y libre de agua para asegurar la instalación satisfactoria de la tubería.

Una vez abierta la zanja y perfilado su fondo se extenderá una capa de arena de mina de quince centímetros (15 cm) de espesor. Los tubos se manipularán y descenderán a la zanja adoptando las medidas necesarias para que no sufran deterioros ni esfuerzos anormales.

Una vez los tubos en el fondo de la zanja, se examinarán para asegurarse de que en su interior no queda ningún elemento extraño y se realizará su centrado y perfecta alineación, consiguiendo lo cual se procederá a calzarlos y acodarlos con arena para impedir movimientos ulteriores. Cada tubo deberá centrarse con los adyacentes. En el

caso de zanjas con pendientes superiores al 10% la tubería se montará en sentido ascendente. En el caso en que no fuera posible instalarla en sentido ascendente, se tomarán las precauciones oportunas para evitar el deslizamiento de los tubos.

El montaje de tuberías con junta automática flexible se iniciará limpiando cuidadosamente el interior del enchufe, en particular el alojamiento de la arandela de goma, la propia arandela y la espiga del tubo a unir. Se recubrirá con pasta lubricante el alojamiento de la arandela. Se introducirá la arandela de goma en su alojamiento, con los labios dirigidos hacia el fondo del enchufe. Se recubrirá con pasta lubricante la espiga del tubo, introduciéndola en el enchufe mediante tracción o empuje adecuados, comprobando la alineación de los tubos a unir, hasta la marca existente, sin rebasarla para asegurar la movilidad de la junta. Será necesario comprobar que la arandela de goma ha quedado correctamente colocada en su alojamiento, pasando por el espacio anular comprendido entre la espiga y el enchufe el extremo de una regla metálica, que se hará topar contra la arandela, debiendo dicha regla introducirse en todo el contorno a la misma profundidad.

En el caso de uniones con junta mecánica express, se limpiará la espiga y el enchufe de los elementos a unir. Se instalará en la espiga la contrabrida y luego la arandela de goma con el extremo delgado de ésta hacia el interior del enchufe. Se introducirá la espiga a fondo en el enchufe, comprobando la alineación de los elementos a unir y después se desenchufará un centímetro aproximadamente, para permitir el juego y la dilatación. Se hará deslizar la arandela de goma introduciéndola en su alojamiento y se colocará la contrabrida en contacto con la arandela. Se colocarán los pernos y se atornillarán las tuercas con la mano hasta el contacto de la contrabrida, comprobando la posición correcta de ésta y por último se apretarán las tuercas, progresivamente, por pares sucesivos.

Cuando se trata de una junta con bridas, igualmente se procederá a una limpieza minuciosa y al centrado de los tubos confrontando los agujeros de las bridas e introduciendo algunos tornillos. A continuación se interpondrá entre las dos coronas de las bridas una arandela de plomo de tres milímetros de espesor como mínimo, que debe quedar perfectamente centrada. Finalmente, se colocaran todos los tornillos y sus tuercas que se apretarán progresiva y alternativamente, para producir una presión uniforme en la arandela de plomo, hasta que quede fuertemente comprimida.

Las válvulas a la salida de una te, se instalarán embridadas a esta y con una brida universal (carrete de desmontaje) por el extremo opuesto. Las válvulas situadas en puntos intermedios se embridarán a un carrete de anclaje por un extremo y, como en el caso anterior, a un carrete de desmontaje por el opuesto.

A medida que avanza la instalación de la tubería ésta se irá cubriendo con arena con un espesor mínimo de quince centímetros (15 cm) sobre la generatriz superior.

Generalmente no se colocarán más de cien metros de tubería sin proceder al relleno, al menos parcial, para evitar la posible flotación de los tubos en caso de inundación de la zanja y también para protegerlos, en lo posible, de los golpes. Las uniones deberán quedar descubiertas hasta que se haya realizado la prueba correspondiente, así como los puntos singulares (collarines, tes, codos...).

Cuando se interrumpa la instalación de tubería se taponarán los extremos libres para evitar la entrada de agua o cuerpos extraños, procediendo, no obstante esta precaución, a examinar el interior de la tubería al reanudar el trabajo. En el caso de que algún extremo fuera a quedar expuesto durante algún tiempo, se dispondrá un cierre estanco al agua suficientemente asegurado de forma que no pueda ser retirado inadvertidamente.

En los codos, cambios de dirección, reducciones, derivaciones y en general todos los elementos de la red que estén sometidos a empujes debidos a la presión del agua, que puedan originar movimientos, se deberá realizar un anclaje. Según la importancia de los empujes y la situación de los anclajes, estos serán de hormigón de resistencia característica de al menos 200 kp/cm² o metálicos, establecidos sobre terrenos de resistencia suficiente y con el desarrollo preciso para evitar que puedan ser movidos por los esfuerzos soportados.

Los apoyos deberán ser ejecutados interponiendo una lámina de plástico y dejando, en la medida de lo posible, libres los tornillos de las bridas. Los elementos metálicos que se utilicen para el anclaje de la tubería deberán esta protegidos contra la corrosión. No se podrán utilizar en ningún caso cuñas de piedra o de madera como sistema de anclaje.

Cuando las pendientes sean excesivamente fuertes y puedan producirse deslizamientos, se efectuarán los anclajes precisos mediante hormigón armado o mediante abrazaderas metálicas y bloques de hormigón suficientemente cimentados en terreno firme.

Una vez que haya sido instalada la tubería, ejecutados sus anclajes y efectuada la prueba de presión interior se procederá el relleno de la zanja con material procedente de la excavación, de acuerdo con lo prescrito en el correspondiente artículo de este Pliego. Se tendrá especial cuidado en que no se produzcan movimientos en las tuberías. Dentro del relleno de la zanja, sobre la tubería, a una distancia aproximada de cincuenta centímetros (50 cm), se dispondrá la banda de señalización.

CONTROL DE CALIDAD

De los tubos y piezas especiales

El fabricante de los tubos y piezas especiales debe demostrar, si así lo requiere la Dirección Técnica, la conformidad de los distintos productos a la norma que sea la aplicación a cada uno de ellos y al PTA.

El fabricante debe asegurar la calidad de los productos durante su fabricación por un sistema de control de proceso en base al cumplimiento de las prescripciones técnicas de las normas que sean de aplicación a cada tipo de producto. Consecuentemente el sistema de aseguramiento de la calidad del fabricante deberá ser conforme a las prescripciones de la norma UNE-EN-ISO 9002:1986, y estará certificado por un organismo acreditado según la norma EN 45012.

No obstante lo anterior, la Dirección Técnica puede ordenar la realización de cuantos ensayos y pruebas considere oportunos.

De la tubería instalada

Para constatar la correcta instalación de tubos, accesorios y acometidas, se realizarán cuantas pruebas de presión sean precisas para que las tuberías resulten probadas en su totalidad. La determinación de la extensión concreta de cada tramo de prueba deberá contar con la conformidad de la Dirección Técnica.

La realización de las pruebas de presión interior será conforme a lo que a continuación se expone:

- A medida que avance el montaje de la tubería se procederá a pruebas parciales de presión interna por tramos. Se recomienda que estos tramos tengan longitud aproximada a los 500 metros, pero en el tramo elegido la diferencia de presión entre el punto de rasante más alta no excederá del 10% de la presión de prueba establecida mas abajo.
- Antes de empezar las pruebas deben estar colocados en su posición definitiva todos los accesorios de la conducción. La zanja debe estar parcialmente rellena, dejando las juntas descubiertas.
- Se empezará por rellenar lentamente de agua el tramo objeto de la prueba, dejando abiertos todos los elementos que puedan dar salida al aire, los cuales se irán cerrando después y sucesivamente de abajo hacia arriba una vez se haya comprobado que no existe aire en la conducción. A ser posible se dará entrada al agua por la parte baja, con lo cual se facilita la expulsión del aire por la parte alta. Si esto no fuera posible, el llenado se hará aún más lentamente para evitar que quede aire en la tubería. En el punto más alto se colocará un grifo de purga para expulsión del aire y para comprobar que todo el interior del tramo objeto de la prueba se encuentra comunicado en la forma debida.
- La bomba para la presión hidráulica podrá ser manual o mecánica, pero en este último caso deberá estar provista de llaves de descarga o elementos apropiados para poder regular el aumento de presión. Se colocará en el punto más bajo de la tubería que se va a ensayar y estará provista de dos manómetros, de los cuales uno de ellos será proporcionado por la Administración o previamente comprobado por la misma.
- Los puntos extremos del tramo que se quiere probar se cerrarán convenientemente con piezas especiales que se apuntalarán para evitar deslizamientos de las mismas o fugas de agua y que deben ser fácilmente desmontables para poder continuar el montaje de la tubería. Se comprobará cuidadosamente que las llaves intermedias en el tramo en prueba, de existir, se encuentren bien abiertas. Los cambios de dirección, piezas especiales, etc deberán estar anclados y sus fábricas con la resistencia debida.
- La presión interior de prueba en zanja de la tubería será tal que alcance en el punto más bajo del tramo en prueba 1,4 veces la presión máxima de trabajo en el punto de más presión. Para tuberías de la red de abastecimiento la presión de prueba será de 14 Kg/cm² La presión se hará subir lentamente, de forma que el incremento de la misma no supere 1 Kg/cm² por minuto.
- Una vez obtenida la presión, se parará durante treinta minutos, y se considerará satisfactoria cuando durante este tiempo el manómetro no acuse un descenso superior a raíz cuadrada de p quintos, siendo p la presión de prueba en zanja en Kg/cm². Cuando el descenso del manómetro sea superior, se corregirán los defectos observados repasando las juntas que pierdan agua, cambiando si es preciso algún tubo, de forma que al final se consiga que el descenso de presión no sobrepase la magnitud indicada.

MEDICIÓN Y ABONO

Las tuberías de las redes de abastecimiento y riego se abonarán por metros lineales realmente instalados y probados, medidos en obra, la cama de arena quedará incluida en el precio si se especifica en el mismo sino se abonará de forma independiente.

El precio de la unidad de tubería de polietileno comprende tanto los tubos como las piezas especiales normalizadas instaladas, siendo indiferente que éstas estén o no situadas en los entronques de la tubería instalada con la red en servicio, a efectos de considerarlas incluidas en el precio del metro lineal de tubería. Las piezas especiales de fundición se medirán por unidades según los cuadros de precios.

4.35 VÁLVULAS

DEFINICIÓN

Elementos de una red de abastecimiento o riego que permiten cortar el paso del agua, evitar su retroceso o reducir su presión.

En la red de abastecimiento de agua los tipos de válvulas a instalar según normalización de materiales vigente en el municipio o en su defecto según NTE, serán:

- Válvulas de compuerta para bridas en función dúctil, serie corta PN-16 atm., compuerta recubierta de elastómero y pintura epoxi en interior y exterior (VCBC).
- Válvula de compuerta para rosca de fundición dúctil PN-16 atm., compuerta recubierta de elastómero y pintura epoxi en el interior y exterior (VCRC), en acometidas.
- De esfera, en bocas de riego.

MATERIALES E INSTALACIÓN

Las válvulas de compuerta se unirán con bridas tipo PN-16.

Las válvulas de compuerta serán de paso total y de estanqueidad absoluta. Tanto el cuerpo como la tapa y la compuerta serán de fundición dúctil. El cuerpo y la tapa tendrán un recubrimiento anticorrosivo a base de empolvado epoxi. La compuerta estará completamente revestida de elastómero (EPDM), con zonas de guiado independientes de las zonas de estanqueidad. El eje de maniobra será de acero inoxidable al 13% de cromo, forjado en frío.

Las válvulas de esfera se instalarán en bocas de riego de hasta dos pulgadas de diámetro (63 mm de diámetro nominal de tubo). Serán de bronce, los asientos de PTFE y las juntas tóricas de EPDM.

A petición de la Dirección Técnica el Constructor deberá facilitar los certificados de calidad de los materiales empleados en la fabricación de los distintos elementos de las válvulas y los resultados de las pruebas y ensayos efectuados.

Las válvulas se instalarán de forma que el eje de accionamiento quede vertical y coincida con la tapa de la arqueta o buzón correspondiente.

La unión de las válvulas de compuerta o de mariposa con la tubería, a base de bridas, se efectuará intercalando un carrete de anclaje por un lado, en el caso de que no estén unidas a una te, y un carrete de desmontaje por el otro. La distancia entre la válvula y el fondo de la arqueta será la necesaria para que se puedan montar y retirar los tornillos de las bridas.

MEDICIÓN Y ABONO

Las válvulas se abonarán por unidades instaladas contabilizadas en obra, incluyendo bridas, juntas tóricas, tornillería de acero inoxidable y resto de materiales necesarios para su correcta colocación, siempre que no estén incluidas en una unidad más compleja, en cuyo caso su abono estará comprendida en el de la unidad en cuestión.

4.36 POZO DE REGISTRO PARA VÁLVULAS

DEFINICIÓN

Elemento para alojamiento y registro de las válvulas de la red de abastecimiento y/o riego.

MATERIALES

Las arquetas para alojamiento de válvulas estarán constituidas por un cimiento de hormigón tipo HM-20/P/IIb, paredes de ladrillo macizo perforado de un pie de espesor enfoscadas con mortero tipo M-450 o anillos prefabricados y una tapa de fundición dúctil modelo municipal, con las inscripciones adecuadas y de la clase correspondiente al lugar en que esté ubicada.

Las condiciones aplicables al hormigón, ladrillos, mortero y fundición son las que constan en los artículos correspondientes de este Pliego.

EJECUCIÓN

Los pozos de registro para alojamiento de válvulas responderán al modelo representado en el correspondiente plano de detalles.

El cimiento de hormigón no constituirá una solera cerrada, para posibilitar el drenaje de las eventuales pérdidas de agua que pudieran presentarse.

En caso de usar prefabricados, los anillos serán de hormigón prefabricado de Ø 110 cm., salvo indicación en contra en planos, los materiales a emplear en su confección serán los siguientes:

- Hormigón fck 40 N/mm².
- Armadura acero B-500S.

Los elementos prefabricados se ajustarán totalmente a la forma, dimensiones y características mecánicas especificadas en los Planos. Si el Constructor pretende modificaciones de cualquier tipo, su propuesta debe ir acompañada de la justificación de que las características de la unidad propuesta igualan o mejoran las especificadas en proyecto. La aprobación de la Dirección de Obra no libera al Constructor de la responsabilidad que le corresponde por la justificación presentada.

MEDICIÓN Y ABONO

Los pozos de registro para válvulas se abonarán por unidades contabilizadas en obra, siempre que no estén incluidas en una unidad más compleja, en cuyo caso su abono estará comprendido en el de la unidad en cuestión. En el precio unitario de la arqueta está incluida la tapa.

4.37 ELEMENTOS ESPECÍFICOS DE LA RED DE RIEGO

DEFINICIÓN

Se refiere este artículo a aquellos elementos propios de la red de riego que no son objeto de regulación en otros artículos de este Pliego, y son los siguientes:

- Elementos de control y distribución: Programadores y electroválvulas
- Elementos para el riego localizado: mangueras de goteo.
- Elementos para el riego no localizado: Difusores.
- Otros elementos necesarios

ACEPTACIÓN E INSTALACIÓN

Antes de instalar cualquier elemento de la red de riego se deberá contar con la conformidad de la Dirección Técnica, de acuerdo con los criterios que establezca el Servicio Municipal de Parques y Jardines.

La instalación de estos elementos se efectuará de acuerdo con las instrucciones del fabricante.

Terminada la instalación de la red de riego se deberá comprobar el correcto funcionamiento de todos sus elementos.

MEDICIÓN Y ABONO

Se abonarán las partidas presupuestarias correspondientes a unidades de obra realmente ejecutadas, correctamente instaladas y probadas, medidas según las unidades de medición expresadas en las definiciones que constan en los cuadros de precios.

4.38 CANALIZACIÓN DE LÍNEAS SUBTERRÁNEAS PARA ALUMBRADO PÚBLICO

DEFINICIÓN

Se refiere la presente unidad a la apertura de zanjas y a la instalación de canalizaciones de protección de las líneas de alimentación de los puntos de luz.

Como norma general se instalará un tubo de protección en aceras, paseos y zonas peatonales, y dos en cruces de calzadas, salvo que en los planos se establezca un número distinto.

MATERIALES

Cumplirán lo especificado en el Reglamento Electrotécnico de Baja Tensión.

Serán de tubos corrugados de doble pared, lisa interiormente y corrugada al exterior, estarán fabricados con polietileno de alta densidad. Su diámetro exterior será de 110 mm. Serán de color normalizado rojo. Las uniones se realizarán mediante manguitos de unión.

Cumplirán la Norma NFV 68.171.

El polietileno de alta densidad cumplirá las siguientes especificaciones:

- Peso específico: 0,95 kg/dm³.
- Resistencia de rotura a la tracción: 18 Mpa.
- Alargamiento a la rotura: 350%.
- Módulo de elasticidad: 800 N/mm².
- Resistencia a los productos químicos: según Norma UNE 53389:2001 IN

En el exterior deberán llevar impresa la marca, así como las características y norma bajo la cual están fabricados. Se dispondrán en tramos rectos, debiendo instalarse una arqueta de registro cuando se cambie de dirección o de altura en el trazado de la canalización.

EJECUCIÓN

El replanteo de las canalizaciones será efectuado por el Constructor, siendo preceptiva su posterior aprobación por la Dirección Técnica. Se dejarán las marcas precisas para que en todo momento sea comprobable que la obra ejecutada se corresponde con el replanteo aprobado, correspondiendo la responsabilidad del mantenimiento de las marcas al Constructor.

Las zanjas tendrán la sección tipo representada en el plano de detalles correspondiente, no procediéndose a su excavación hasta que estén disponibles los tubos.

La apertura, relleno y compactación de las zanjas se ajustará a lo establecido en los correspondientes apartados de este pliego.

Los dos tubos de polietileno de Ø 110 mm. estarán protegidos por hormigón tipo HM-20/P/20/IIa, con los recubrimientos de 30 cm. de espesor representados en los planos.

El tendido de tubos se efectuará asegurándose que en la unión un tubo penetre en el otro al menos ocho centímetros (8 cm). Los tubos se colocarán completamente limpios por dentro y durante la obra se cuidará de que no entren materias extrañas, por lo que deberán taparse de forma provisional las embocaduras desde las arquetas.

MEDICIÓN Y ABONO

Las canalizaciones de protección de líneas subterráneas se abonarán por metros medidos en obra.

El precio de esta unidad comprende el suministro y colocación de los tubos, la protección de éstos, la excavación de la zanja por medios mecánicos o manuales, la retirada a vertedero de productos extraídos y el relleno con zahorra natural compactada.

4.39 ARQUETAS DE ALUMBRADO PÚBLICO

DEFINICIÓN

Elementos para el registro de las canalizaciones de protección de las líneas, que se disponen en los cambios bruscos de dirección, en los puntos intermedios de los tramos de longitud excesiva y en los extremos de cruces de calzadas.

MATERIALES

Las arquetas de alumbrado serán de hormigón prefabricado de dimensiones:

- Arquetas de paso, derivación o toma de tierra: 0,40x0,40 m.
- Arquetas para cruce de calzada: 0,60x0,60 m.

Dispondrán de marco y tapa de fundición dúctil clase C-250, con sus correspondientes inscripciones identificativas.

Las condiciones relativas a todos estos materiales están establecidas en los correspondientes apartados de este pliego.

EJECUCIÓN

La ubicación de las arquetas se establecerá al efectuar el replanteo de las canalizaciones.

Las dimensiones de estos elementos se ajustarán a las definidas en los detalles representados en planos.

Dispondrán de drenaje en el fondo.

MEDICIÓN Y ABONO

Las arquetas se abonarán por unidades contabilizadas en obra.

El precio de esta unidad comprende la totalidad de elementos descritos en los apartados anteriores, así como la excavación y retirada de tierras a vertedero precisas para su ejecución.

4.40 CIMENTACIÓN DE COLUMNAS Y BÁCULOS

DEFINICIÓN

Se refiere esta unidad a los dados de hormigón sobre los que se fijan las columnas y báculos.

Están comprendidos en esta unidad, además del dado, los pernos de anclaje y los tubos en forma de codo que enlazan las canalizaciones con las bases de los soportes.

MATERIALES

El hormigón a utilizar en estos elementos será del tipo HA-25/P/20/IIa. Sus condiciones son las que se establecen en el correspondiente apartado de este pliego.

El tubo que constituye los codos será de las mismas características que el del resto de canalizaciones.

El acero utilizado para los pernos de anclaje será del tipo F-III según las Normas UNE 10083-1:2008, "Aceros para temple y revenido. Parte 1: Condiciones técnicas de suministro de aceros de calidad no aleados" y Norma UNE 10083-2:2008 "Aceros para temple y revenido. Parte 2: Condiciones técnicas de suministro de aceros de calidad no aleados". Será perfectamente homogéneo y carecerá de sopladuras, impurezas y otros defectos de fabricación. La rosca de los pernos de anclaje será realizada por el sistema de fricción, según la Norma UNE 17704:2002.

EJECUCIÓN

La ubicación de las cimentaciones de puntos de luz se establecerá al efectuar el replanteo de las canalizaciones.

Las dimensiones de las cimentaciones de estos elementos se ajustarán a las definidas en los detalles representados en planos.

La cara superior de las cimentaciones será lisa y horizontal, y situada a una cota tal que permita la disposición correcta del pavimento sobre ella.

La disposición y número de las canalizaciones de entrada y salida se ajustará a las necesidades del trazado de las líneas.

A través de la cimentación se dejará previsto un tubo de acero galvanizado de 29 mm de diámetro para el paso del cable de conexión con la toma de tierra.

MEDICIÓN Y ABONO

Las cimentaciones de puntos de luz se abonarán por unidades contabilizadas en obra.

El precio de esta unidad comprende la totalidad de elementos descritos en los apartados anteriores, así como pernos y chapas de anclaje, y la excavación y retirada de tierras a vertedero precisas para su ejecución.

4.41 COLUMNAS

CARACTERÍSTICAS

Las columnas, deberán poseer un momento resistente que garantice su estabilidad frente a las acciones externas a que puedan quedar sometidas, con un coeficiente de seguridad de 3,5.

En el interior del fuste y accesible desde el registro, se dispondrá de la correspondiente toma de tierra reglamentaria.

El galvanizado se realizará mediante inmersión en baño de zinc fundido, una vez libre la columna de suciedad, grasa y cascarilla, empleándose para ello baños de desengrasado, decapado en ácido y tratamiento con mordiente. El baño deberá contener como mínimo un 98,5% en peso de zinc de acuerdo con la Norma UNE 1179:2004. La inmersión de la columna se efectuará de una sola vez. Una vez galvanizada, no se someterá a ninguna operación de conformación o repaso mecánico que deteriore el cubrimiento. El espesor del galvanizado será como mínimo de 520 g./m².

Posteriormente deberá pintarse del color que indiquen las normas de la Sección de Alumbrado Público Municipal.

Cumplirán la Normativa vigente y se justificará mediante la certificación de AENOR.

Columna para alumbrado público compuesta por dos tramos de tubos, primer tramo de diámetro 120 mm y segundo tramo de diámetro 75 mm, color gris oscuro, Clase II y de 6m de altura tipo Atlas de ATP o equivalente.

Los tubos estarán compuestos de una estructura híbrida de acero y polímeros técnicos con la finalidad de dar una alta resistencia a la oxidación y protección total contra la corriente eléctrica.

La columna tendrá un brazo saliente de 50 cm a una altura de $h=5,75m$, color gris oscuro, tubo en acero galvanizado de 1,5 mm de pared y 60 mm de diámetro recubierto con pintura de poliéster a alta temperatura de color gris oscuro, fijación a la columna mediante dos tornillos allen de acero inoxidable y métrica 10, tipo MT-50 de ATP o equivalente.

Garantía de 10 años, colocada sobre cimentación (no incluida), comprobada y en correcto funcionamiento según REBT y RD 1890/2008 Reglamento de eficiencia energética en instalaciones de alumbrado exterior.

INSTALACIÓN

Para el transporte e izado de las columnas se emplearán los medios auxiliares necesarios para que no sufran daño alguno durante esas operaciones.

Una vez colocadas y bien apretadas las tuercas de fijación, quedarán perfectamente aplomadas en todas las direcciones, sin que de ningún modo sea admisible para conseguir el aplomo definitivo, utilizar cuñas de madera, piedras, tierras u otros materiales no adecuados. En caso imprescindible se utilizarán para ello trozos de pletina de hierro.

MEDICIÓN Y ABONO

Las columnas se abonarán por unidades contabilizadas en obra.

El precio de esta unidad comprende el suministro y colocación de estos elementos, así como su pintado e instalación eléctrica..

4.42 COMPROBACIONES DE LA RED DE ALUMBRADO PÚBLICO

Toda la Red de alumbrado cumplirá lo especificado en El Reglamento Electrotécnico de Baja Tensión.

1. RESISTENCIA DE AISLAMIENTO

El Reglamento Electrotécnico de Baja Tensión limita la resistencia de aislamiento de las instalaciones a un mínimo de mil veces el valor de la tensión máxima de servicio expresada en voltios, y nunca inferior a 250.000 ohmios. Esta comprobación tiene que haberla efectuado el instalador en la totalidad de las líneas de distribución, entre los conductores activos y entre éstos y tierra, en las condiciones establecidas en dicho Reglamento. Durante las pruebas de recepción deberán efectuarse muestreos para contrastar que se cumple la limitación señalada.

2. EQUILIBRIO DE FASES

Se medirá la intensidad de todos los circuitos con todas las lámparas funcionando y estabilizados, no debiendo existir diferencias superiores al triple de la que consume una de las lámparas de mayor potencia del circuito medido.

3. FACTOR DE POTENCIA

La medición que se efectúe en las tres fases de las acometidas a cada centro de mando, con todos los circuitos y lámparas funcionando y estabilizados, debe ser siempre superior a nueve décimas (0,9).

4. RESISTENCIAS DE PUESTA A TIERRA

Se medirán las resistencias de puesta a tierra de los bastidores de los centros de mando y de una serie de puntos de luz determinados al azar. En ningún caso su valor será superior a diez (10) ohmios.

5. CAÍDA DE TENSIÓN

Con todos los circuitos y lámparas funcionando y estabilizados, se medirá la tensión a la entrada del centro de mando y en al menos un punto elegido al azar entre los más distantes de aquél. Las caídas de tensión deducidas no excederán en ningún caso del 3 por ciento (3%).

6. COMPROBACIÓN DE LAS PROTECCIONES

Se comprobará el calibrado de las protecciones contra sobrecargas y cortocircuitos tanto en el centro de mando como en los puntos de luz.

7. LÁMPARA.

Luminaria Led para alumbrado público y residencial con marcado CE, tipo innova de NOVATILUX o equivalente, para una potencia de $P=60W$ total, flujo luminoso real de 7568 lm, con carcasa realizada en aluminio inyectado con tratamiento anticorrosión, tensión de red 220-240 V, 50-60Hz, difusor en vidrio templado plano con protección a impactos IK10, índice de protección IP66, temperatura de color 4000°K, de medidas 728x468x105mm, con doble cavidad interior aislada con junta de estanqueidad de silicona (LED's-Driver) para un mejor comportamiento térmico, apertura sin necesidad de herramientas, con la tornillería exterior e interior en acero inoxidable, driver regulable en potencia, reducción de flujo, programable y con posibilidad de comunicación Dali, protector individual contra sobretensiones de 20kA y 10 kV (tipo 2) independiente del que se incorpora en el driver, vida útil del Led >100.000h, flujo hemisferio superior: FHS < 1% y clase 1, color RAL a definir, garantía de 10 años, según UNE 60598, colocada sobre soporte de 6m de altura (no incluido), comprobada y en correcto funcionamiento según REBT y RD 1890/2008 Reglamento de eficiencia energética en instalaciones de alumbrado exterior.

4.43 CANALIZACIÓN DE ENERGÍA ELÉCTRICA

DEFINICIÓN

Se refiere la presente unidad a la apertura de zanjas de 40 cm. de anchura, 70 cm. de profundidad y a la instalación de canalizaciones de protección y conducción de los cables para energía eléctrica.

Nos encontraremos con tres tipos de canalizaciones, una formada por un tubo corrugado de doble pared de polietileno Ø 160 mm, otra con dos tubos y otra con tres tubos de las mismas características que los anteriores.

EJECUCIÓN

El replanteo de las canalizaciones será efectuado por el Constructor, siendo preceptiva su posterior aprobación por la Dirección Técnica. Se dejarán las marcas precisas para que en todo momento sea comprobable que la obra ejecutada se corresponde con el replanteo aprobado, correspondiendo la responsabilidad del mantenimiento de las marcas al Constructor.

Las zanjas tendrán la sección tipo representada en el plano de detalles correspondiente, no procediéndose a su excavación hasta que estén disponibles los tubos.

La apertura, relleno y compactación de las zanjas se ajustará a lo establecido en los correspondientes apartados de este pliego.

Los tubos corrugados de doble pared de polietileno de Ø 160 mm. estarán protegidos por refuerzo de hormigón tipo HM-20/B/20/IIa, de 30 cm. de espesor.

El tendido de tubos se efectuará asegurándose que en la unión un tubo penetre en el otro al menos ocho centímetros (8 cm). Los tubos se colocarán completamente limpios por dentro y durante la obra se cuidará de que no entren materias extrañas, por lo que deberán taparse de forma provisional las embocaduras desde las arquetas.

Se colocará la cinta de señalización homologada según se indica en los planos de detalle.

El relleno de zanja se efectuará con zahorra natural.

MEDICIÓN Y ABONO

Las canalizaciones de protección y conducción de los cables de energía eléctrica se abonarán por metros medidos en obra.

El precio de esta unidad comprende el suministro y colocación de los tubos, el refuerzo de hormigón de éstos, la excavación de la zanja por medios mecánicos o manuales, la retirada a vertedero de productos extraídos y el relleno con zahorra natural compactada.

4.44 LINEA AÉREA DE MEDIA TENSIÓN

APERTURA DE HOYOS

Las dimensiones de la excavación se ajustarán a las indicadas por el Director de Obra.

Las excavaciones en terrenos rocosos se realizarán con explosivos o martillo compresor. El Constructor será el encargado de obtener los permisos de utilización de explosivos, así como de tomar las precauciones necesarias para que no se proyecten al exterior piedras que puedan provocar accidentes.

TRANSPORTE Y ACOPIO A PIE DE HOYO

Se evitarán toda clase de golpes que puedan producir grietas en los apoyos. Se tendrá especial cuidado con los apoyos metálicos, ya que un golpe puede torcer o romper cualquiera de los angulares que lo componen, dificultando su posterior armado.

Cuando se transporten apoyos despiezados es conveniente que sus elementos vayan numerados, en especial las diagonales.

CIMENTACIONES

La cimentación de los apoyos se realizará de acuerdo con los datos indicados en la memoria del proyecto. Se empleará un hormigón cuya dosificación sea de 200 kg/m³ y 120 kg/m³. Al hacer el vertido de hormigón se apisonará, para hacer desaparecer las coqueas que pudieran formarse.

Para los apoyos de hormigón, los macizos de cimentación quedarán 10 cm. por encima del nivel del suelo y se les dará una ligera pendiente como vierteaguas.

En los apoyos metálicos los macizos sobrepasarán el nivel del suelo en 20 cm; la parte superior de este macizo estará terminada en forma de punta de diamante, a base de mortero rico en cemento, con una pendiente de un 5% como mínimo como vierteaguas.

Se tendrá la precaución de dejar un conducto para poder colocar el cable de tierra de los apoyos.

ARMADO DE APOYOS METÁLICOS

El armado de estos apoyos se realizará teniendo presente la concordancia de diagonales y presillas.

Si en curso de montaje aparecen dificultades de ensambladura o defectos sobre algunas piezas que necesitan su sustitución o su modificación, el Constructor lo notificará al Director de Obra.

No se empleará ningún elemento metálico doblado, torcido, etc.... solo podrán enderezarse previo consentimiento del Director de Obra.

Después de su izado y antes del tendido de los conductores se apretarán los tornillos dando a las tuercas la presión correcta. El tornillo deberá sobresalir de la tuerca por lo menos 3 pasos de rosca, los cuales se granetearán para evitar que puedan aflojarse.

Todos los elementos de acero deberán estar galvanizados por inmersión.

IZADO DE APOYOS

La operación de izado de los apoyos debe realizarse de tal forma que ningún elemento sea solicitado excesivamente. En cualquier caso, los esfuerzos deben ser inferiores al límite elástico del material.

TENDIDO

El tendido de los conductores debe realizarse de tal forma que se eviten torsiones, nudos, aplastamientos o roturas de alambres, roces con el suelo, apoyos o cualquier otro obstáculo.

Las operaciones de tendido no serán emprendidas hasta que hayan pasado 15 días desde la terminación de la cimentación de los apoyos de anclaje, salvo indicación en contrario del Director de Obra.

Las bobinas han de ser tendidas sin cortar el cable y sin que se produzcan sobranes.

Durante el tendido se tomarán todas las precauciones posibles, tales como arriostamiento, para evitar las deformaciones o fatigas anormales de crucetas, apoyos y cimentaciones.

La longitud del tramo a tender vendrá limitada por la resistencia de las poleas al avance del conductor sobre ellas. En principio puede considerarse un máximo de 20 poleas por conductor y por tramo.

En la preparación del empalme, debe cortarse los hilos de aluminio utilizando sierra y nunca con tijera o cizalla, cuidando de no dañar jamás el galvanizado del alma de acero y evitando que se aflojen los hilos mediante ligaduras de alambre adecuados.

TENSADO, REGULACIÓN Y RETENCIONADO

El anclaje a tierra para efectuar el tensado se hará desde un punto lo más alejado posible y como mínimo a una distancia horizontal del apoyo del doble de su altura, equivalente a un ángulo de 150°, entre las tangentes de entrada y salida del cable en las poleas.

Se colocarán tensores de cable o varilla de acero provisionales, entre la punta de los brazos y el cuerpo del apoyo tensado. Las poleas serán, en dicho apoyo, de diámetro adecuado para que el alma del conductor no dañe el aluminio.

Después del tensado y regulación de los conductores se mantendrán estos sobre poleas durante 24 horas como mínimo, para que puedan adquirir una posición estable.

Cuando se retenga el conductor directamente sobre el aislador se empleará cinta de aluminio para reforzar el conductor.

NUMERACIÓN DE APOYOS Y AVISOS DE PELIGRO ELÉCTRICO.

Se numerarán los apoyos de acuerdo con la Norma NI 29.05.01. Sobre la placa base para identificación universal irán colocados los números de apoyo normalizados, sobre ésta también irá atornillada la placa de identificación de tensión.

Para apoyos con aparato de maniobra se instalará sobre la placa base la de identificación del aparato de maniobra.

La numeración se ajustará a la dada por el Director de Obra. Las cifras serán legibles desde el suelo.

La placa de señalización de Riesgo Eléctrico CE-14, atornillada sobre la placa base, se colocará en el apoyo a una distancia suficiente para que no se pueda quitar desde el suelo.

El conjunto de placas se situará a una altura máxima de 5,8 metros sobre el suelo.

PUESTA A TIERRA

Los apoyos de la línea deberán conectarse a tierra de un modo eficaz de acuerdo con el proyecto y siguiendo las instrucciones dadas en el Reglamento Técnico de Líneas Eléctricas Aéreas de Alta Tensión.

4.45 LINEA SUBTERRÁNEA DE MEDIA TENSIÓN

TRAZADO DE ZANJAS

Las canalizaciones, salvo casos de fuerza mayor, se ejecutarán en terrenos de dominio público, bajo las aceras o calzadas, evitando ángulos pronunciados.

Antes de comenzar los trabajos, se marcarán en el pavimento las zonas donde se abrirán las zanjas marcando tanto su anchura como su longitud y las zonas donde se dejen llaves para la contención del terreno.

APERTURA DE ZANJAS

Las zanjas se harán verticales hasta la profundidad escogida, colocándose entibaciones en los casos en que la naturaleza del terreno lo haga preciso. Se procurará dejar un paso de 50 cm entre la zanja y las tierras extraídas, con el fin de facilitar la circulación del personal de la obra y evitar la caída de tierras en la zanja.

Las dimensiones de las zanjas serán las que figuren en los planos del proyecto.

CANALIZACIONES

En los cruces de vías públicas o privadas, los tubos se colocarán en posición horizontal y recta, estarán hormigonados en toda su longitud. Deberá preverse para futuras ampliaciones al menos un tubo de reserva.

TENDIDO DE CABLES

Los cables deben ser siempre desenrollados y puestos en su sitio en el mayor cuidado evitando que sufran torsión, hagan bucles etc..

El tendido se hará obligatoriamente por rodillos que puedan girar libremente y construidos de forma que no dañen el cable. El cable se desplazará lateralmente de forma manual.

Cuando los cables que se canalicen vayan a ser empalmados se solaparán al menos en una longitud de 0,50 m. Antes de poner el cable en servicio es conveniente realizar un ensayo de rigidez dieléctrica del aislamiento.

SEÑALIZACIÓN

Toda canalización deberá estar señalada, según N.I. 29.00.01, por una cinta de atención de polietileno amarillo-naranja en la que se advierta la presencia de cables eléctricos.

IDENTIFICACIÓN

Los cables deberán llevar marcas que indiquen el nombre del fabricante, el año de fabricación y sus características.

PUESTA A TIERRA

Todas las pantallas en M.T. de los cables deben ser puestas a tierra al menos en los extremos de cada cable.

4.46 CENTRO DE TRANSFORMACIÓN

NORMAS GENERALES

El centro deberá estar siempre perfectamente cerrado, de forma que impida el acceso de las personas ajenas al servicio.

En el interior del centro no se podrá almacenar ningún elemento que no pertenezca a la propia instalación.

Para la realización de las maniobras oportunas en el centro se utilizará banquillo, palanca de accionamiento, guantes, etc., y deberán estar siempre en perfecto estado de uso, lo que se comprobará periódicamente.

Antes de la puesta en servicio en carga del centro, se realizará una puesta en servicio en vacío para la comprobación del correcto funcionamiento de las máquinas.

Se realizarán unas comprobaciones de las resistencias de aislamiento y de tierra de los diferentes componentes de la instalación eléctrica.

Toda la instalación eléctrica debe estar correctamente señalizada y debe disponer de las advertencias e instrucciones necesarias de modo que se impidan los errores de interrupción, maniobras incorrectas, y contactos accidentales con los elementos en tensión o cualquier otro tipo de accidente.

Se colocarán las instrucciones sobre los primeros auxilios que deben presentarse en caso de accidente en un lugar perfectamente visible.

NORMAS DE EJECUCIÓN DE LAS INSTALACIONES

Todos los materiales, aparatos, máquinas, y conjuntos integrados en los circuitos de instalación proyectada cumplen las normas, especificaciones técnicas, y homologaciones que le son establecidas como de obligado cumplimiento por el Ministerio de Ciencia y Tecnología.

Por lo tanto, la instalación se ajustará a los planos, materiales, y calidades de dicho proyecto, salvo orden facultativa en contra.

OBRA CIVIL

Las envolventes empleadas en la ejecución de este proyecto cumplirán las condiciones generales prescritas en el MIE-RAT 14 (Orden de 10 de marzo de 2000), Instrucción Primera del Reglamento de Seguridad en Centrales Eléctricas, en lo referente a su inaccesibilidad, pasos y accesos, conducciones y almacenamiento de fluidos combustibles y de agua, alcantarillado, canalizaciones, cuadros y pupitres de control, celdas, ventilación, paso de líneas y canalizaciones eléctricas a través de paredes, muros y tabiques. Señalización, sistemas contra incendios, alumbrados, primeros auxilios, pasillos de servicio y zonas de protección y documentación.

VENTILACIÓN

Los centros estarán previstos de ventilación para evitar la condensación.

Normalmente se recurrirá a ventilación natural, mediante una o varias tomas de aire del exterior. Para prefabricados de hormigón las tomas estarán situadas a 0,20 metros del suelo colmo mínimo y en la parte opuesta una o varias salidas situadas lo más altas posible. En centros subterráneos las aberturas serán superiores y llevarán una persiana que impida la entrada de agua.

PUERTAS

Las puertas de acceso al centro desde el exterior serán incombustibles y suficientemente rígidas y abrirán hacia afuera.

ALIMENTACIÓN EN MT

Los cables de alimentación subterránea entrarán en el centro, alcanzando la celda de línea que corresponda. Después de la colocación de los cables se obstruirá el orificio de paso, para evitar la entrada de roedores, se incorporarán materiales duros que no dañen el cable.

APARAMENTA DE MEDIA TENSIÓN

Las celdas empleadas serán prefabricadas, con envolvente metálica, y que utilicen gas para cumplir dos misiones:

- Aislamiento: El aislamiento integral en gas confiere a la aparamenta sus características de resistencia al medio ambiente, bien sea a la polución del aire, a la humedad, o incluso a la eventual sumergimiento del centro por efecto de riadas.
- Corte: El corte en gas resulta más seguro que el aire, debido a lo explicado para el aislamiento.

Igualmente, las celdas empleadas habrán de permitir la extensibilidad "in situ" del centro, de forma que sea posible añadir más líneas o cualquier otro tipo de función, sin necesidad de cambiar la aparamenta previamente existente en el centro.

Las celdas podrán incorporar protecciones del tipo autoalimentado, es decir, que no necesitan imperativamente alimentación externa. Igualmente, estas protecciones serán electrónicas, dotadas de curvas CEI normalizadas (bien sean normalmente inversas, muy inversas o extremadamente inversas), y entrada para disparo por termostato sin necesidad de alimentación auxiliar.

TRANSFORMADORES DE POTENCIA

El transformador o transformadores instalados en este Centro de Transformación serán trifásicos, con neutro accesible en el secundario y demás características según lo indicado en la memoria del proyecto.

Estos transformadores se instalarán, en caso de incluir un líquido refrigerante, sobre una plataforma ubicada encima de un foso de recogida, de forma que en caso de que se derrame e incendie, el fuego quede confinado en la celda del transformador, sin difundirse por los pasos de cable ni otras aberturas al resto del Centro de Transformación.

Los transformadores, para mejor ventilación, estarán situados en la zona de flujo natural de aire, de forma que la entrada de aire esté situada en la parte inferior de las paredes adyacentes al mismo y las salidas de aire en la zona superior de esas paredes.

CONEXIONADO DE BT

Las conexiones de baja tensión de ajustarán a lo dispuesto en el Reglamento Electrotécnico para baja tensión y a lo establecido por la compañía suministradora.

PUESTAS A TIERRA

Se realizarán en la forma indicada en el proyecto, debiendo cumplirse estrictamente lo referente a separación de circuitos, forman de construcción y valores deseados para las puestas a tierra.

PUESTA EN SERVICIO

El personal encargado de realizar las maniobras estará debidamente autorizado y adiestrado.

Las maniobras se realizarán en el siguiente orden: primero se conectará el interruptor/seccionador de entrada, si lo hubiere. A continuación se conectará la aparamenta de conexión siguiente hasta llegar al transformador, con lo cual tendremos a éste trabajando para hacer las comprobaciones oportunas.

Una vez realizadas las maniobras de MT, procederemos a conectar la red de BT.

- Separación de servicio

Estas maniobras se ejecutarán en sentido inverso a las realizadas en la puesta en servicio y no se darán por finalizadas mientras no esté conectado el seccionador de puesta a tierra.

- Mantenimiento

Para dicho mantenimiento se tomarán las medidas oportunas para garantizar la seguridad del personal.

Este mantenimiento consistirá en la limpieza, engrasado y verificado de los componentes fijos y móviles de todos aquellos elementos que fuese necesario. Las celdas empleadas en la instalación, no necesitan mantenimiento interior, al estar aislada su aparamenta interior en gas, evitando de esta forma el deterioro de los circuitos principales de la instalación.

ALUMBRADO

Será siempre obligatorio y de incandescencia. Los focos luminosos estarán colocados sobre soportes rígidos y dispuestos de manera que los aparatos de seccionamiento no queden en una zona de sombra. De situarán de al forma que la sustitución de lámparas pueda efectuarse sin interrumpir la MT y sin peligro para el operario.

PRUEBAS REGLAMENTARIAS

Las pruebas y ensayos a que serán sometidos los equipos y edificios una vez terminada su fabricación serán las que establecen las normas particulares de cada producto, que se encuentran en vigor y que aparecen como normativa de obligado cumplimiento en el MIE-RAT o2 (Orden de 10 de marzo de 2000).

CERTIFICADOS Y DOCUMENTACIÓN

Se adjuntarán, para la tramitación de este proyecto ante los organismos públicos competentes, las documentaciones indicadas a continuación:

- Autorización administrativa de la obra.
- Proyecto firmado por un técnico competente.
- Certificado de tensión de paso y contacto, emitido por una empresa homologada.
- Certificación de fin de obra.
- Contrato de mantenimiento.
- Conformidad por parte de la compañía suministradora.

LIBRO DE ÓRDENES

Se dispondrá en este centro de un libro de órdenes, en el que se registrarán todas las incidencias surgidas durante la vida útil del citado centro, incluyendo cada visita, revisión, etc.

4.47 ARQUETAS ENERGÍA ELÉCTRICA

DEFINICIÓN

Elementos para el registro de las canalizaciones de protección de las líneas de energía eléctrica, que se disponen en los cambios bruscos de dirección, en los puntos intermedios de los tramos de longitud excesiva y en los extremos de cruces de calzadas.

MATERIALES

Las arquetas de energía eléctrica serán de dimensiones 70x70 cm. y dispondrán de marco y tapa de fundición dúctil, con sus correspondientes inscripciones identificativas.

Las paredes de estos elementos estarán constituidas por elementos prefabricados, sobre un ligero cimientado de hormigón tipo HM-20/P/20/IIa.

Se definen como tal aquellos elementos constructivos de hormigón fabricados in situ o en taller, que se colocan o montan una vez fraguados. Incluye aquellos elementos que hayan sido proyectados como prefabricados o cuya fabricación ha sido propuesta por el Constructor y aceptada por la Dirección de la Obra.

Salvo indicación en contra en planos, los materiales a emplear en su confección serán los siguientes:

- Hormigón HM-20/P/20/IIa
- Armadura acero B-500S.

Los elementos prefabricados se ajustarán totalmente a la forma, dimensiones y características mecánicas especificadas en los Planos. Si el Constructor pretende modificaciones de cualquier tipo, su propuesta debe ir acompañada de la justificación de que las características de la unidad propuesta igualan o mejoran las especificadas en proyecto. La aprobación de la Dirección de Obra no libera al Constructor de la responsabilidad que le corresponde por la justificación presentada.

Las condiciones relativas a todos estos materiales están establecidas en los correspondientes apartados de este pliego.

EJECUCIÓN

La ubicación de las arquetas se establecerá al efectuar el replanteo de las canalizaciones.

Las dimensiones de estos elementos se ajustarán a las definidas en los detalles representados en planos.

Dispondrán de drenaje en el fondo.

MEDICIÓN Y ABONO

Las arquetas se abonarán por unidades contabilizadas en obra.

El precio de esta unidad comprende la totalidad de elementos descritos en los apartados anteriores, así como la excavación y retirada de tierras a vertedero precisas para su ejecución.

4.48 RED DE TELECOMUNICACIONES

DEFINICIÓN

La obra civil correspondiente a la red de telecomunicaciones consiste en el conjunto de canalizaciones, arquetas y cámaras necesarias para el posterior tendido de los cables de telecomunicaciones y otros elementos auxiliares.

Canalizaciones pueden ser :

- Canalizaciones de Telecomunicaciones formada por ocho tubos corrugados de doble pared de polietileno Ø 110 mm. en zanja de 60x40 cm
- Canalizaciones de Telecomunicaciones formada por seis tubos corrugados de doble pared de polietileno Ø 110 mm. en zanja de 50x40 cm
- Canalización de Telecomunicaciones formada por cuatro tubos corrugados de doble pared de polietileno Ø 110 mm. en zanja de 40x40 cm.
- Canalización de Telecomunicaciones formada por dos tubos corrugados de doble pared de polietileno Ø 110 mm. en zanja de 40x40 cm.
- Arquetas de hormigón prefabricado tipo "H" con cerco y tapa
- Arquetas de hormigón prefabricado de dimensiones interiores 80 cm de largo x 70 cm. de ancho x 80 cm. de profundidad, con cerco y tapa

MATERIALES

Los tubos y tapas de arquetas serán los solicitados por Telefónica, para otros materiales deberán consultarse los artículos de este pliego relativos a hormigones, ladrillos, acero en redondos corrugados, acero laminado, fundición, encofrados, morteros de cemento, etc.

EJECUCIÓN

En el caso de paralelismo entre canalizaciones telefónicas y las tuberías o conductos de otros servicios tales como riego, alumbrado, gas y otras redes de comunicación la separación entre ambos será como mínimo de 30 cm.

Cuando la canalización telefónica se cruza con canalizaciones o conducciones de otros servicios, se deberá dejar el suficiente espacio entre ambas, de manera que, de modo fácil, se puedan retocar las uniones, efectuar reparaciones o tomar derivaciones.

Dicha distancia deberá ser, como mínimo, de 30 cm.

La nivelación de las zanjas de la canalización telefónica se hará de modo que siempre haya pendiente hacia una de las arquetas que se encuentren en los extremos de la canalización.

Las curvas en el trazado de las canalizaciones han de ser sencillas para simple cambio de dirección, pudiéndose efectuar curvas tanto en el plano horizontal como en el vertical.

En las canalizaciones se podrán realizar curvas directamente con los tubos siempre que el radio de curvatura sea superior a 25 m. Cuando el radio de curvatura no pueda alcanzar ese valor mínimo, habrá que utilizar codos para realizar los cambios de alineación. Caso de emplear codos, éstos deberán tener un radio mínimo de 5 m.

Al objeto de eliminar perturbaciones en los cables telefónicos, se procurará evitar el paralelismo entre éstos y las líneas eléctricas de alta tensión, distanciando ambos servicios el máximo posible, según lo expuesto en el anterior apartado.

La distancia mínima entre la parte superior del prisma y la rasante del terreno o calle será de 50 cm. Cuando la canalización discurra bajo calzada, la distancia mínima entre pavimento y el techo del prisma será de 70 cm.

Los conductos donde se alojarán los cables telefónicos tendrán el diámetro exterior indicado en las secciones tipo representadas en planos. La separación exterior entre conductos no será inferior a 3 cm.

Los conductos irán embebidos en hormigón en masa, HM-20/B/20/IIa de 30 cm. de espesor, formando un prisma continuo, tal como se indica en los planos de detalle.

Las arquetas donde se alojen los empalmes o derivaciones de los cables telefónicos han de ser construidas de acuerdo con los detalles representados en planos.

Las canalizaciones laterales proyectadas desde cámaras o arquetas hasta los edificios deben finalizarse en puntos tales que la conexión con los armarios para distribución de la red interior sea de la menor longitud posible, es decir, la entrada a los edificios deberá realizarse en un punto próximo al previsto para la instalación del citado armario.

Si la fase de construcción de los edificios no permite terminar las citadas canalizaciones laterales en el interior de los mismos, se acabarán los conductos en unas arquetas de señalización de ladrillo, desde donde, en su día, se prolongarán hasta los armarios de distribución de la red interior.

Se comunicará a la empresa Telefónica la fecha de comienzo de las obras para su supervisión y vigilancia como medida previa a su posterior aceptación.

MEDICIÓN Y ABONO

Las canalizaciones se abonarán por metros realmente ejecutados e implantados, medidos en obra, a los precios establecidos para cada una de las secciones tipo proyectadas. Estos precios incluyen la excavación de las zanjas, cualquiera que sea el método adoptado para su ejecución, la instalación y hormigonado de tubos, el relleno compactado del resto de zanja con productos procedentes de la excavación y la retirada a vertedero de los sobrantes.

Las arquetas se abonarán por unidades realmente construidas y completamente rematadas, contabilizadas en obra, a los precios establecidos para cada tipo proyectado. Estos precios incluyen además de la arqueta y tapas, la excavación previa, cualquiera que sea el método seguido para su realización, y la retirada a vertedero de los productos extraídos.

4.49 RED DE DISTRIBUCIÓN DE GAS

DEFINICIÓN

La obra civil de la red de distribución de gas consiste en el conjunto de actuaciones necesarias para la implantación de conducciones de polietileno de gas natural excluidas las correspondientes a la propia instalación de la tubería. Tales actuaciones son, por lo tanto, la apertura de zanjas, la extensión del lecho y de la protección de arena del tubo y el relleno compactado de la zanja restante. Así como el conjunto de actuaciones necesarias para la localización de tuberías de gas de polietileno existentes y protección de la misma mediante losa de hormigón en masa exclusivamente en zonas bajo calzada de nueva ejecución, así como la instalación de banda señalizadora sobre tubería de gas existente.

EJECUCIÓN

Excavación

Será de aplicación lo establecido en el apartado de este pliego específicamente referido a esta unidad.

La anchura y profundidad de las zanjas es la indicada en el plano de detalles correspondiente. La anchura será de 40 cm en la generalidad de los casos. La profundidad de la zanja será tal que la generatriz superior esté situada a una profundidad con relación al nivel definitivo del pavimento igual o mayor a 60 cm para el caso de que la conducción discurra bajo aceras y de 80 cm para el caso de que lo haga bajo calzadas.

Si por dificultades encontradas en el subsuelo debe colocarse la tubería a una profundidad menor de 60 cm, se adoptarán las medidas precisas para garantizar que no estará expuesta a esfuerzos superiores a los que soportaría a aquella profundidad mínima de 60 cm.

En ningún caso se instalarán tuberías a una profundidad inferior a 20 cm.

En cuanto a la distancia mínima recomendable de la conducción a edificios será de 1,50 m. En el caso de que se encuentren obras subterráneas tales como cámaras, arquetas, pozos, etc., la distancia mínima entre estas obras y la generatriz de la tubería más próxima a ellas será de 20 cm.

El fondo de la zanja estará perfectamente enrasado y exento de cambios bruscos de nivel.

Lecho y protección de arena

Para que exista apoyo uniforme de la tubería y quede garantizada su perfecta instalación se rellenará el fondo de zanja de arena de mina, en capa de 10 cm, que deberá rasantearse adecuadamente.

Una vez instalada la tubería en el fondo de la zanja se comenzará el tapado de la misma, así mismo, con arena de mina, hasta 20 cm por encima de su generatriz superior.

En esta primera fase del tapado, deben tomarse las máximas precauciones para que no queden espacios huecos, retacando con arena las partes laterales inferiores de la tubería, procediendo a un buen apisonado manual de toda la arena.

Relleno del resto de la zanja

Una vez dispuesta y compactada la protección de arena se continuará con el relleno de la zanja por tongadas con el material procedente de la excavación, ejecutándose esta actividad de acuerdo con lo establecido en el apartado correspondiente del presente pliego.

Una vez compactada la primera tongada se procederá a la colocación de la banda de señalización de polietileno.

La losa de protección de tuberías será de hormigón HM-20/P/20/IIa

Paralelismos y cruces con otras conducciones

En el caso de paralelismo entre conducciones de gas y otras conducciones, la distancia mínima entre ambas será de 40 cm.

En los cruces con otras conducciones la distancia mínima a mantener será de 40 cm.

No obstante, se podrá disminuir dicha distancia en los casos en que sea imprescindible, siempre que se sitúen pantallas entre ambos servicios, a fin de conseguir que no se produzcan interferencias entre ambas canalizaciones.

Se procurará, siempre que sea posible, adaptar la profundidad de la zanja para cruzar los servicios que la atraviesan por debajo de los mismos, respetando la distancia entre generatrices más próximas indicada anteriormente.

Arqueta para llave de corte.

Será de dimensiones interiores 0,40 x 0,40 m. y estará realizada con fábrica de ladrillo, enfoscada con mortero de cemento 1/3, incluso tapa y marca de fundición dúctil, clase C-250, ejecutada según la normativa técnica de la empresa Gas Natural de La Rioja.

Localización de tubería de gas existente

Realización de todas las actuaciones necesarias para la localización de las tuberías de gas existentes con la mayor seguridad y posterior protección de las mismas con una losa de hormigón en masa HM-20/P/20/IIa de 0,50 m. de anchura X 0,20 m. de espesor.

Instalación de banda señalizadora sobre tubería de gas existente.

MEDICIÓN Y ABONO

La excavación y transporte a vertedero se abonará por metros cúbicos determinados en base a la longitud de zanja abierta medida en obra y a la sección tipo representada en planos.

El lecho y protección de arena se abonará por metros cúbicos determinados en base a la longitud de la zanja medida en obra y a la sección tipo representada en planos.

El relleno y compactación de zanja con terrenos procedentes de la excavación se abonará por metros cúbicos determinados en base a la longitud de zanja medida en obra, a las profundidades del relleno igualmente medidas en obra y al ancho de la zanja tipo representada en planos.

El hormigón se abonará según las cantidades realmente ejecutadas considerando la sección tipo de los planos de detalle.

Las arquetas se medirán por unidades realmente ejecutadas.

La localización de tuberías de gas de polietileno existentes y protección de la misma mediante losa de hormigón en masa exclusivamente en zonas bajo calzada de nueva ejecución se abonará como partida alzada "A justificar".

La instalación de banda señalizadora sobre tubería de gas existente se abonará como partida alzada "A justificar".

4.50 SEÑALIZACIÓN HORIZONTAL: MARCAS VIALES

DEFINICIÓN

Se definen como marcas viales aquellas líneas, palabras o símbolos que se disponen sobre el pavimento, bordillos u otros elementos de las vías que sirven para regular el tráfico de vehículos y de peatones.

MATERIALES

Pinturas a emplear en marcas viales

De acuerdo con lo especificado en Norma 8.2 I.C. y la Orden Circular n.º 269/76 C y E de la Dirección General de Carreteras y Caminos Vecinales (M.O.P.U.), la pintura a emplear en marcas viales, a excepción de algunos casos referentes a bordillos, será de color blanco.

El color blanco correspondiente será el definido en la Norma UNE 48103:2002 (Referencia B-118).

La pintura a aplicar en la señalización horizontal de viales será de dos componentes y de larga duración.

Las pinturas se ajustarán en cuanto a composición, características de la pintura líquida y seca, coeficiente de valoración, toma de muestras para los ensayos de identificación de los suministros y ensayos de identificación, a lo indicado en los Artículos 276 y 278 del PG-3.

Microesferas de vidrio a emplear en marcas viales reflexivas.

Las microesferas de vidrio a emplear en marcas viales reflexivas, por el sistema de postmezclado, en la señalización horizontal, deberán cumplir las especificaciones contenidas en el Artículo 701 del PG-3.

Las pruebas y ensayos a realizar serán las indicadas en el citado Artículo.

EJECUCIÓN

Es condición indispensable para la ejecución de marcas viales sobre cualquier superficie, que ésta se encuentre completamente limpia, exenta de material suelto o mal adherido, y perfectamente seca.

Para eliminar la suciedad, y las partes sueltas o mal adheridas, que presenten las superficies de morteros u hormigones, se emplearán cepillos de púas de acero; pudiéndose utilizar cepillos con púas de menor dureza en las superficies bituminosas.

La limpieza del polvo de las superficies se llevará a cabo mediante un lavado intenso

con agua, continuándose el riego de dichas superficies hasta que el agua escurra totalmente limpia.

Las marcas viales se aplicarán sobre las superficies rugosas que faciliten su adherencia, por lo que las excesivamente lisas de morteros u hormigones se tratarán previamente mediante chorro de arena, frotamiento en seco con piedra abrasiva de arenilla gruesa, o solución de ácido clorhídrico al cinco por ciento (5%), seguida de posterior lavado con agua limpia.

Si la superficie presentara defectos o huecos notables, se corregirán los primeros, y se rellenarán los últimos, con materiales de análoga naturaleza que los de aquélla.

En ningún caso se ejecutarán marcas viales sobre superficies de morteros u hormigones que presenten efluorescencias. Para eliminarlas una vez determinadas y corregidas las causas que las producen, se humedecerán con agua las zonas con efluorescencias que se deseen limpiar, aplicando a continuación con brocha una solución de ácido clorhídrico al veinte por ciento (20%); y frotando, pasados cinco minutos con un cepillo de púas de acero; a continuación se lavará abundantemente con agua.

Antes de proceder a ejecutar marcas viales sobre superficies de mortero u hormigones, se comprobará que se hallan completamente secas y que no presentan reacción alcalina. En todo caso se tratará de reducirla, aplicando a las superficies afectadas una solución acuosa al dos por ciento (2%) de cloruro de cinc, y a continuación otra, también acuosa, de ácido fosfórico al tres por ciento (3%), las cuales se dejarán secar completamente antes de extender la pintura.

Antes de iniciarse la ejecución de marcas viales, el Constructor someterá a la aprobación del Director los sistemas de señalización para protección del tráfico, personal, materiales y maquinaria durante el período de ejecución, y de las marcas recién pintadas durante el período de secado.

Antes de la ejecución de las marcas viales, se efectuará su replanteo topográfico que deberá contar con la aprobación de la Dirección Técnica. Será de aplicación la norma 8.2 IC "Instrucción de carreteras. Marcas viales".

La ejecución de marcas con pintura no podrá llevarse a cabo en días de fuerte viento o con temperaturas inferiores a cinco grados centígrados (5°C).

La aplicación de material termoplástico en caliente podrá realizarse de forma manual o mediante máquina automática, usando los métodos de "spray" o de extrusión, sin que en ambos casos se sobrepasen los límites de temperatura fijados por el fabricante para dichas aplicaciones. La superficie producida será de textura y espesor uniforme y apreciablemente libre de rayas y burbujas. Siempre que no se especifique otra cosa por parte de la Dirección Técnica, el material que se aplique a mano tendrá un espesor mínimo de 3 mm y si se aplica automáticamente a "spray" el espesor mínimo será de 1,5 mm. El gasto de material oscilará entre 2,6 y 3,0 kg/m² cuando el espesor sea de 1,5 mm. No se aplicará material termoplástico en caliente cuando la temperatura de la calzada esté por debajo de diez grados centígrados.

Para la aplicación del material termoplástico en frío de dos componentes habrán de seguirse fielmente las instrucciones del fabricante. Se aplicará con una llana, extendiendo el material por el interior de la zona que previamente ha sido delimitada con cinta adhesiva. La calzada estará perfectamente seca y su temperatura comprendida entre diez y treinta y cinco grados centígrados. El gasto de material será aproximadamente de 2 kg/m² para un espesor de capa de 2 mm.

MEDICIÓN Y ABONO

Las marcas viales de ancho constante, tanto continuas como discontinuas se abonarán por metros lineales realmente pintados medidos en obra por su eje.

Los estarcidos en cebreados, flechas, textos y otros símbolos se abonarán por metros cuadrados realmente pintados, medidos en el terreno.

En los precios correspondientes a las marcas viales se consideran comprendidos la preparación a la superficie a pintar, el material, el premarcaje y los medios necesarios para su completa ejecución, incluidos los medios precisos para la señalización del tajo y la protección de las marcas ejecutadas.

4.51 SEÑALIZACIÓN VERTICAL

DEFINICIÓN Y NORMATIVA DE APLICACIÓN

Elementos formados por una placa o un panel vertical con símbolos o inscripciones y sustentados por un soporte. Su función puede ser regular el uso de una vía, advertir de peligros o informar de diversas circunstancias.

La normativa de aplicación en cuanto a dimensiones, colores y composición serán el "Catálogo de Señales de Circulación" del Ministerio de Fomento, esta también registrará en cuanto a criterios de implantación. Las características técnicas que deben satisfacer las señales y los materiales que las componen para mantener su efectividad a lo largo del tiempo, serán las recogidas en las "Recomendaciones Técnicas para la Ejecución de Obras de Señalización Vertical. Señales Reflectantes", elaboradas por la Consejería de Vivienda, Obras Públicas y Transportes de La Rioja.

MATERIALES

Se tendrá en cuenta lo especificado en la Orden de 28 de Diciembre de 1.999 BOE de 28 de Enero de 2.000.

Las formas, dimensiones, colores y símbolos serán los especificados en el Código de Circulación vigente, así como la Norma de carreteras 8.3 IC.

SEÑALES:

Las señales estarán constituidas íntegramente en aluminio extrusionado con perfil perimetral de 35 mm., ancho en cola de Milano y dos chapas de 1,2 mm de espesor formando cajón cerrado. Rotuladas según normas con acabado reflectante nivel 2, y con lámina antigraffiti de protección.

SOPORTES:

Los elementos de sustentación serán postes de tubo de aluminio de 3,30 m., 3,50 m ó 4,00 m. de altura, Ø 76 y 5 mm de espesor, con abrazaderas de aluminio y tornillería de acero inoxidable.

La cimentación de los soportes variará según sea el firme de apoyo.

-En los casos en los que el pavimento esté formado por zonas terrizas, una vez colocado el soporte se rellenará con hormigón en masa HM-20, en un volumen mínimo de 40x40x40 cm.

-En el resto de supuestos, el anclaje al firme se realizará mediante la apertura de hueco en solera de hormigón con taladro con corona de 100 mm de diámetro y 500 mm de profundidad, y posterior relleno del hueco restante con mortero M-40, totalmente nivelado y aplomado.

INSTALACIÓN

Antes de la instalación de las señales el Constructor entregará a la Dirección Técnica documentación acreditativa de la certificación de su conformidad a norma, y de sus

características técnicas. En caso contrario, el Constructor entregará un expediente realizado por un laboratorio oficial o acreditado, donde figuren las características tanto de los materiales empleados, como de las señales terminadas.

El replanteo preciso que de la señalización se realice antes de ser instalada, será sometido a la aprobación de la Dirección Técnica.

Durante la instalación se adoptarán las medidas precisas para que las señales no sufran deterioro alguno. Los elementos auxiliares de fijación han de ser de acero galvanizado.

MEDICIÓN Y ABONO

Los elementos de la señalización vertical se abonarán por unidades contabilizadas en obra.

Se medirán de forma independiente las señales y los soportes, salvo que en la unidad de las señales vaya incluido el precio del soporte.

El precio de las señales, incluye los anclajes necesarios a poste o farola con abrazaderas de aluminio y tortillería de acero inoxidable, siguiendo las indicaciones de la sección de tráfico de la Comunidad de La Rioja, aplomado y montaje.

El precio de los soportes incluye además, la cimentación al pavimento que podrá ser de hormigón si el anclaje es en zonas de terrizo ó mediante la apertura de hueco en solera de hormigón con taladro, y posterior relleno del hueco restante con mortero M-40, si el anclaje es en zonas no terrizas, se incluye todas las actuaciones precisas para su completa instalación.

4.52 MANTO DE TIERRA VEGETAL FERTILIZADA

DEFINICIÓN

Se da el nombre de manto de tierra vegetal fertilizada a la capa superficial del suelo, de quince centímetros (15 cm) de espesor, como mínimo, que cumple con las prescripciones señaladas en el presente artículo a fin de que presente buenas condiciones naturales para ser sembrada o plantada.

MATERIALES

Se considerarán aceptables los que reúnan las condiciones siguientes:

- Menos del 20 por 100 de arcilla.
- Aproximadamente un cincuenta por ciento (50%) de arena (o más en céspedes).
- Aproximadamente un treinta por ciento (30%) de limo (o menos en céspedes).
- Menos del dos por ciento (2%) de carbonato cálcico total.
- Conductividad inferior a 2 miliohms/cm.
- Menos de ciento treinta y ocho (138) ppm de cloruros.
- Relación C/N aproximadamente igual a diez (10).
- Mínimo del cinco por ciento (5%) de materia orgánica.
- Mínimo de trescientas setenta (370) ppm de nitrógeno nítrico.
- Mínimo de cincuenta (50) ppm de fósforo (expresado en PO₄).
- Mínimo de ciento diez (110) ppm de potasio (expresado en K₂O).
- Aproximadamente ciento cuarenta (140) ppm de calcio.
- Aproximadamente cincuenta y dos (52) ppm de magnesio.
- Granulometría: Para céspedes y flores, ningún elemento mayor de un centímetro (1 cm.) y veinte a veinticinco por ciento (20-25%) de elementos entre 2 y 10 milímetros (2-10 mm.). Para plantaciones de árboles y arbustos, ningún elemento mayor de cinco centímetros (5 cm.) y menos del tres por ciento (3%) entre uno y cinco centímetros (1-5 cm.).

Abonos orgánicos

Se definen como abonos orgánicos las sustancias orgánicas de cuya descomposición, causada por los microorganismos del suelo, resulta un aporte de humus y una mejora en la textura y estructura del suelo.

Todos estos abonos estarán razonablemente exentos de elementos extraños y singularmente de semillas de malas hierbas. Es aconsejable, en esta línea, el empleo de productos elaborados industrialmente.

Se evitará, en todo caso, el empleo de estiércoles pajizos o poco hechos.

La utilización de abonos distintos a los que aquí reseñamos sólo podrá hacerse previa autorización de la Dirección Técnica.

Pueden adoptar las siguientes formas:

Estiércol, procedente de la mezcla de cama y deyecciones del ganado (excepto gallina y porcino) que ha sufrido posterior fermentación. El contenido en nitrógeno será superior al tres coma cinco por ciento (3,5%); su densidad será aproximadamente de ocho décimas (0,8).

Compost, procedente de la fermentación de restos vegetales durante un tiempo no inferior a un año o del tratamiento industrial de las basuras de población. Su contenido en materia orgánica será superior al veinticinco por ciento (25%) sobre materia seca, y su límite máximo de humedad, del cuarenta por ciento (40%).

Mantillo, procedente de la fermentación completa del estiércol o del compost. Será de color muy oscuro, pulverulento y suelto, untuoso al tacto y con el grado de humedad necesario para facilitar su distribución y evitar apelmotonamientos. Su contenido en nitrógeno será aproximadamente del catorce por ciento (14%).

Abonos minerales

Son productos desprovistos de materia orgánica que proporcionan al suelo uno o más elementos fertilizantes. Deberán ajustarse en todo a la legislación vigente.

EJECUCIÓN

La ejecución del manto de tierra vegetal fertilizada incluye las siguientes operaciones:

Preparación del soporte del manto comprendiendo, si fuera necesario, el subsolado y laboreo del mismo a fin de proporcionar una capa inferior adecuada a la penetración de las raíces.

Acabado y refinado de la superficie del soporte de modo que quede adaptada al futuro perfil del terreno.

Extensión y configuración de los materiales del manto en función del espesor del material prefijado.

Recogida, transporte y vertido de los componentes inadecuados y de los sobrantes, en escombrera.

Cuando el suelo no reúna las condiciones mencionadas o las específicas para alguna determinada especie, a juicio de la Dirección Técnica, se realizarán enmiendas tanto de la composición física, por aportaciones o cribados, como de la química, por medio de abonos minerales u orgánicos.

La ejecución de cualquiera de las operaciones anteriores habrá de ajustarse a unas condiciones de laborabilidad adecuadas, en especial a lo que al exceso de humedad en los materiales manejados se refiere, fundamentalmente por causa de las lluvias.

Todos los materiales habrán de manejarse en un estado de humedad en que ni se aterronen ni se compacten excesivamente, buscando unas condiciones de friabilidad, en sentido mecánico, que puedan hallarse, para los materiales indicados, en las proximidades del grado de humedad del llamado punto de marchitamiento. En estas condiciones puede conseguirse tanto un manejo de los materiales de los suelos, como una mezcla suelo-estiércol, o suelo-compost, en condiciones favorables.

El tipo de maquinaria empleada, y las operaciones con ella realizadas, debe ser tal que evite la compactación excesiva del soporte y de la capa del manto vegetal. Las propiedades mecánicas de los materiales, la humedad durante la operación y el tipo de maquinaria y operaciones han de ser tenidas en cuenta conjuntamente para no originar efectos desfavorables.

Es precisa una revisión final de las propiedades y estado del manto vegetal fertilizado eliminando los posibles defectos (elementos extraños o inconvenientes en los materiales), desplazamientos o marcas de erosión en los taludes causados por la lluvia y cualquier imperfección que pueda repercutir sobre el desarrollo de las futuras siembras y plantaciones.

CONTROL DE CALIDAD

La Dirección Técnica podrá ordenar la realización de aquellos ensayos y pruebas que juzgue oportunos para verificar el cumplimiento de las especificaciones exigidas en el presente artículo.

MEDICIÓN Y ABONO

La medición y abono del extendido de la tierra vegetal fertilizada se hará por metros cuadrados (m²) realmente extendidos.

La carga, transporte, explanación, refino y compactación de tierras está incluido en el precio de esta unidad.

4.53 SUPERFICIES ENCESPEDADAS

EJECUCIÓN

Preparación del suelo para céspedes

Salvo especificación en contra, la preparación del suelo para céspedes comprende:

- Subsolado hasta 0,4 m. de profundidad.
- Despedregado hasta eliminar todo material de tamaño superior a 2 cm. en una profundidad de 0,15 m.
- Incorporación de abonos y enmiendas.
- Desmenuzamiento mecánico del terreno (rotovateado).

Preparación de la superficie

Consiste en el rastrillado profundo, rastrillado somero y pasada de rastrillo ciego para rasantear la capa superior del terreno, dejándolo listo para la siembra.

Semillas

Serán de pureza superior al noventa por ciento (90%) y poder germinativo no inferior al ochenta por ciento (80%).

Se presentará a la Dirección Técnica en envases precintados con la correspondiente etiqueta de garantía, no pudiéndose utilizar mientras no hayan merecido el conforme.

Carecerán de cualquier síntoma de enfermedades, ataque de insectos o roedores, etc.

No obstante todo ello, si en el período de garantía se produjeran fallos serán cuenta del Constructor las operaciones de resiembra hasta que se logre el resultado deseado.

Siembra del césped sin mantillo

Comprende el extendido de la semilla en la mezcla y preparación que se indique en Proyecto; rastrillado con rastrillo fino para enterrar la simiente y dos pasadas de rodillo para apelmazar la capa superior.

Igualmente incluye esta operación los riegos necesarios hasta el nacimiento total de la pradera y las dos primeras siegas del césped.

La semilla deberá quedar regularmente extendida y el césped, una vez nacido, cubrirá, de forma regular, la totalidad del suelo. En caso contrario, la Dirección Técnica podrá desechar la operación y ordenar su laboreo y nueva siembra.

Mantillado

Consiste en la siembra del césped con cubrimiento de semilla más una capa de mantillo, brisa o estiércol de champiñón sobre la siembra del césped, en cantidad no inferior a un metro cúbico (1 m³) por cien metros cuadrados (100 m²) de terreno.

MEDICIÓN Y ABONO

Se abonará por metros cuadrados realmente ejecutados medidos en obra, incluyendo la preparación del terreno, siembra, mantillo y primer riego.

4.54 PLANTACIONES

DEFINICIONES

Se define como plantación el procedimiento de repoblación artificial consistente en colocar en el terreno, previas las operaciones necesarias, una planta más o menos desarrollada, nacida y crecida en otro lugar.

EJECUCIÓN DE LAS PLANTACIONES

La iniciación de la plantación exige la previa aprobación por parte de la Dirección Técnica del momento de iniciación y del plazo o plazos para realizar sus diferentes etapas.

La ejecución de las obras exige la previa aprobación por parte de la Dirección Técnica del replanteo de posiciones de las diferentes especies. El replanteo se efectuará con cinta métrica colocando las consiguientes estacas y referencias que faciliten el trabajo de apertura de hoyos y la colocación de las plantas.

En los casos de combinación de siembras y plantaciones sobre una misma superficie se programará, con la debida antelación, cada una de las operaciones de los dos sistemas a realizar a fin de que no haya interferencias evitables y se limiten al mínimo las perturbaciones sobre la obra ya realizada.

Cuando la plantación no pueda efectuarse inmediatamente después de recibir las plantas hay que proceder a depositarlas.

La apertura de hoyos se efectuará con la mayor antelación posible a la plantación, con el fin de favorecer la meteorización del suelo.

Las enmiendas y abonos se incorporarán al suelo con el laboreo, extendiéndolos sobre la superficie antes de empezar a labrar.

Plantación de árboles especiales de gran porte.

Los árboles especiales vendrán provistos del cepellón correspondiente o sistema radicular bien cortado de las dimensiones especificadas en los presupuestos.

La plantación comprende:

- Apertura de hoyo cuyas dimensiones sean como mínimo de cincuenta centímetros (50 cm) más (de alto y ancho), que las del cepellón o sistema radicular.
- Cambio del total o parte de la tierra del mismo si por la Dirección Técnica se estima necesario, con retirada a vertedero de la sobrante.
- Mezcla y abono de la tierra resultante.
- Transporte al hoyo y plantación del árbol.
- Primeros riegos hasta su asentamiento.
- Fijación del árbol mediante «vientos».
- Confección de alcorque de riego.

Los árboles que, en el transporte u operaciones de plantación, hayan sido dañados, deberán ser sustituidos a cargo del Constructor, inmediatamente, si así lo ordenara la Dirección Técnica.

Plantación de plantas con cepellón

Comprende las mismas operaciones que el apartado anterior, referidas siempre las dimensiones del cepellón.

Plantación de plantas a raíz desnuda

Comprende las operaciones indicadas en el primer apartado, referidas a las dimensiones del sistema radicular.

Plantación de planta vivaz y de temporada en maceta o a raíz desnuda

Comprende apertura de hoyo, plantación propiamente dicha, retacado y riego, dejando el terreno repasado y eliminando piedras y material sobrante.

Afianzamiento de plantas con tutor

Cuando así se especifique en Proyecto se afianzarán las plantas por medio de tutores.

Estos deberán penetrar en el terreno por lo menos unos veinticinco centímetros (25 cm.) más que la raíz de la planta. Tendrán resistencia y diámetro superior al fuste de aquella.

En los puntos de sujeción de la planta al tutor, que serán dos como mínimo, se protegerá previamente la planta con una venda de saco o lona y para el atado se utilizará alambre cubierto con macarrón de plástico corrugado o cualquier otro material resistente siguiendo las directrices de la Dirección Técnica.

Afianzamiento de planta con «vientos»

Consiste en la sujeción de la planta mediante tres alambres o cables que la mantengan en posición vertical.

Los cables se amarrarán al suelo mediante estacas bien firmes situadas en los tres vértices de un triángulo equilátero, cuyo lado sea por lo menos igual a uno coma cinco (1,5) veces la altura de la planta.

El atado a la planta se hará en la parte superior del fuste, protegiendo previamente ésta con vendas de saco o lona y atando con alambre cubierto con macarrón de plástico.

MEDICIÓN Y ABONO

La medición y abono de la plantación de elementos vegetales se hará por unidades, incluido el transporte, la apertura de hoyos, el aporte de tierra vegetal fertilizada, la plantación y el primer riego.

4.55 VERJA DE BARROTES PARA PISTAS POLIDEPORTIVAS

DEFINICIÓN

Se define como la separación física compuesta de barrotes y pilares metálicos de la zonas de juego deportivas y el resto del viario.

CARACTERÍSTICAS DE LOS MATERIALES

- VERJA DE BARROTES fabricada con tubos verticales de Ø40x2.0 mm. cada 115 mm. y perfiles horizontales en forma de "U" de 42x60x42x3.0mm., cuyas medidas son de alto 1.995 mm. y ancho de 2.915 mm.

Tratamiento anticorrosión por medio de GALVANIZADO EN CALIENTE por inmersión con una pureza de zinc del 99,995% y un espesor de >70 micras o >500 gr/m², cumpliendo la norma UNE en ISO 1461/99.

Acabado exterior en pintura polvo poliéster AMARILLO Ral-1012, pintado al horno con un espesor >50 micras, según norma UNE 48031-80 y un brillo del 60%.

- PILARES para altura de verjas de 2,00 mts. en tubo rectangular de 80x80x2.0 mm. de 2,50 mts. de longitud, con tapa metálica y Ues soldadas de 40 mm para sujeción de verjas.

GALVANIZADOS EN CALIENTE por inmersión con una pureza de zinc del 99,995% y un espesor del >70 micras o >500 gr/m², cumpliendo la norma UNE en ISO 1461/99.

Acabado exterior en pintura polvo poliéster ROJO Ral-3002 pintado al horno con un espesor >50 micras, según norma UNE 48031-80 y un brillo del 60%.

- PILARES para altura de verja de 4,00 mts. en tubo rectangular de 100x80x3.0mm a una longitud de 4,50 mts., con tapa metálica y Ues soldadas de 40 mm. para sujeción de verjas.

GALVANIZADOS EN CALIENTE por inmersión con una pureza de zinc del 99,995% y un espesor del >70 micras o >500 gr/m², cumpliendo la norma UNE en ISO 1461/99.

Acabado exterior en pintura polvo poliéster ROJO Ral-3002 pintado al horno con un espesor >50 micras, según norma UNE 48031:1980 y un brillo del 60%.

- UNIONES

Se unirá cada verja con los pilares por medio de cuatro tornillos de M-8x25, cabeza plana, cuello cuadrado, DIN-603, con un recubrimiento cincado en dracomet, la cabeza pintada en poliéster al horno en ROJO Ral-3002.

- SUJECIÓN DE LOS PILARES AL SUELO

En TIERRA se efectuará por medio de hormigón de HM - 200 o superior, con unas zapatas de 350x350x600 mm. en pilares de 2,00 mts. y unas zapatas de 400x400x700 en pilares de 4,00 mts.

En SOLERA DE HORMIGÓN se perforará ésta con broca de diamante de Ø152mm. y una profundidad de 450 mm. sujetando los pilares con masa de mortero de alta resistencia.

MEDICIÓN Y ABONO

Se medirá por metro cuadrado realmente colocado incluida en el precio la excavación y cimentación, las sujeciones al suelo y las uniones necesarias para la correcta colocación de la misma

4.56 PARQUE DE JUEGOS INFANTILES

DEFINICIÓN

Se considerarán los parques de juegos infantiles como los espacios que contengan equipamiento destinado específicamente para el juego de menores.

El diseño de los parques infantiles deberá proporcionar a todos los niños y niñas, tengan o no alguna discapacidad, la oportunidad de su desarrollo, en aspecto tales como el estímulo de las capacidades motoras, la toma de decisiones, el aprendizaje, iniciativa, la integración y cooperación social, según las distintas edades a la que van dirigidos los juegos.

Las áreas de juego deberán estar debidamente separados del tráfico rodado, bien mediante un distanciamiento mínimo de 30 m. o a través de su separación por medios naturales o artificiales que protejan a los menores del peligro derivado de un acceso inmediato a la calzada.

CARACTERÍSTICAS DE LOS MATERIALES DE LOS JUEGOS

- No tendrán cantos vivos.
- No serán transmisores de calor.
- Difícilmente vandalizable o inastillable.
- No desmontable por el usuario.
- Resistente a la degradación e inamovible.
- Fácilmente limpiable.

SEGURIDAD DE LOS JUEGOS

Los elementos de juego deberán tener unas dimensiones adecuadas a los menores para cuyo uso estén destinados.

Habrán de estar elaborados con materiales que no sean tóxicos, ni conductores de la electricidad, deberán de estar convenientemente tratados para que no desprendan, por su uso, astillas o restos susceptibles de causar daño a los menores y carecerán de aristas, bordes, puntas o ángulos peligrosos para la integridad física de los usuarios. Los anclajes y sujeciones de los elementos de juego al terreno serán firmes y estables.

Los elementos de juego cuya utilización conlleve movimientos o desplazamientos bruscos dispondrán de un área de seguridad convenientemente señalizado a su alrededor, a fin de evitar el peligro de colisión del usuario en otras personas.

La superficie sobre la que pueden caer los menores en el uso de los elementos de juego será de materiales blandos que permitan la adecuada absorción de impactos y amortigüen los golpes.

Preferentemente se utilizará como material absorbente de impactos, suelo sintético continuo que ocupará para parques con pequeñas dimensiones la totalidad de la superficie y para parques de grandes dimensiones, al menos el área de impacto del juego que se trate.

Los revestimientos sintéticos deberán ser indeformables, antideslizantes (incluso después de lluvia y riego), presentan gran durabilidad y no necesitan reposición. Para mantenerlos basta con limpiarlos con agua.

La norma UNE -EN 1177 especifica los requisitos generales para los revestimientos que se han de utilizar en las áreas de juegos infantiles, así como los requisitos específicos para las superficies que necesitan amortiguación del impacto. También indican los parámetros a tener en cuenta en el momento de elegir el revestimiento en un área de juego, así como un método de ensayo que pueda determinar la amortiguación del impacto; este ensayo proporciona una altura de caída crítica para un revestimiento determinado, la cual representa el límite superior de la efectividad del revestimiento para reducir las lesiones en la cabeza cuando se utiliza un equipamiento de acuerdo con la Norma EN 1176.

Los proveedores de los suelos deben proporcionar la siguiente información: Supuesta duración con cuidados y mantenimiento. Comportamiento ante las llamas (Resistencia al Fuego) instrucciones de instalación información sobre su mantenimiento. Periodicidad del mantenimiento. Normativa cumplida en caso de requerirla el tipo de instalación.

NORMATIVA

Los elementos de juego y las superficies de adsorción de impactos deberán cumplir, asimismo, las especificaciones técnicas previstas y las normas que en un futuro se aprueben.

a) Código: UNE-EN 1176-1, 2009.

Título: Equipamiento de las áreas de juego.

Parte 1: Requisitos generales de seguridad y métodos de ensayo.

b) Código: UNE-EN 1176-2, 2009.

Título: Equipamiento de las áreas de juego.

Parte 2: Requisitos de seguridad específicos, adicionales y métodos de ensayo para columpios.

c) Código: UNE-EN 1176-3, 2009.

Título: Equipamiento de las áreas de juego.

Parte 3: Requisitos de seguridad específicos, adicionales y métodos de ensayo para toboganes.

d) Código: UNE-EN 1176-4, 2009.

Título: Equipamiento de las áreas de juego.

Parte 4: Requisitos de seguridad y métodos de ensayo complementarios específicos para tirolinas.

e) Código: UNE-EN 1176-5, 2009.

Título: Equipamiento de las áreas de juego.

Parte 5: Requisitos de seguridad y métodos de ensayo complementarios específicos para carruseles.

f) Código: UNE-EN 1176-6, 2009.

Título: Equipamiento de las áreas de juego.

Parte 6: Requisitos generales de seguridad y métodos de ensayo complementarios específicos para carruseles.

g) Código: UNE-EN 1176-7, 2009.

Título: Equipamiento de las áreas de juego.

Parte 7: Guía para la instalación, inspección, mantenimiento y utilización.

h) Código: UNE-EN 1177, 2009.

Título: Revestimiento de las superficies de las áreas de juego absorbentes de impactos. Requisitos de seguridad y ensayos.

i) Código: UNE-EN 147/01, 2000

Título: Equipamiento de las áreas de juego. Guía de aplicación de la norma UNE EN 1176-1, 2009

El Arquitecto Municipal	La Arquitecta Municipal
Luis Pérez Lores	M ^a Concepción Mora Martínez
Benicarló, noviembre 2017	Benicarló, noviembre 2017

DOCUMENTO N° 4.- PRESUPUESTO

CUADRO DE PRECIOS N° 1

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

Cuadro de Precios Nº 1			
Nº	DESIGNACION	IMPORTE	
		EN CIFRA (Euros)	EN LETRA (Euros)
1	m3 Excavación en tierras a cielo abierto mediante pala cargadora, en una profundidad < 6 m, incluida la retirada de material y carga, sin incluir transporte.	1,24	U AMB VINT-I-QUATRE
2	m3 Excavación de zanja mediante retroexcavadora con martillo rompedor en tránsito-medio con un ancho de 60 - 80 cm, incluida la retirada de material y sin incluir la carga y transporte.	19,56	DINOU AMB CINQUANTA-SIS
3	m3 Relleno de zanja con tierra propia de excavación y compactada con bandeja vibrante.	7,50	SET AMB CINQUANTA
4	m3 Relleno de zanja con arena y compactada con bandeja vibrante.	25,75	VINT-I-CINC AMB SETANTA-CINC
5	m3 Relleno de zanja con hormigón HNE-15/B/20, vertido directamente desde camión.	73,56	SETANTA-TRES AMB CINQUANTA-SIS
6	u Certificación por organismo de control autorizado. OCA	500,00	CINC-CENTS
7	u Formación de estructura y cerramiento para mantenimiento parcial de edificación existente compuesto por la demolición del pavimento y de la solera de hormigón, la excavación a mano de zanja en suelo, relleno de hormigón con parilla para cimentación previa capa de limpieza, muro de carga de bloque de hormigón con motero expansivo incluso zuncho, corte a mano de vigueta de hormigón y reparación de cubierta.	5.078,68	CINC MIL SETANTA-VUIT AMB SEIXANTA-VUIT
8	u Retirada de señales de tráfico y pilonas, incluso carga, transporte, descarga y acopio en el almacén municipal.	25,00	VINT-I-CINC
9	u Desmontaje de líneas aéreas de alumbrado público, trazado según planos, incluso desmontaje y retirada de farolas, cableado, soportes de madera, hormigón o metálicos, o sujeciones a fachada, y traslado a vertedero de material sobrante. Se evitará la interrupción del servicio, trabajando en coordinación con la compañía proveedora del mismo.	2.500,00	DOS MIL CINC-CENTS
10	m3 Demolición de fábrica, con martillo neumático, con retirada de escombros y carga, sin incluir transporte a vertedero, según NTE/ADD-9.	33,37	TRENTA-TRES AMB TRENTA-SET
11	m2 Solera de 15cm de espesor, de hormigón HM-20/B/40/I fabricado en central, vertido directamente desde camión, extendido sobre lámina aislante de polietileno; realizada sobre capa base existente (no incluida en este precio). Incluso curado y vibrado del hormigón con regla vibrante, formación de juntas de hormigonado y plancha de poliestireno expandido para la ejecución de juntas de contorno, colocada alrededor de cualquier elemento que interrumpa la solera, como pilares y muros, terminación mediante reglado, según EHE-08.	18,52	DIVUIT AMB CINQUANTA-DOS
12	m2 Solera de 20cm de espesor, de hormigón HA-25/P/40/I fabricado en central, vertido mediante bomba, armada con malla electrosoldada de 15x15cm y 5 mm de diámetro, de acero B 500 T, extendido sobre lámina aislante de polietileno; realizada sobre capa base existente (no incluida en este precio). Incluso curado y vibrado del hormigón con regla vibrante, formación de juntas de hormigonado y fratasado o ruleteado de la misma, según EHE-08.	28,55	VINT-I-VUIT AMB CINQUANTA-CINC
13	m Conductor aislado de toma de tierra.	6,75	SIS AMB SETANTA-CINC
14	u Estudio de Seguridad y Salud	1.800,00	MIL VUIT-CENTS

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

Cuadro de Precios Nº 1			
Nº	DESIGNACION	IMPORTE	
		EN CIFRA (Euros)	EN LETRA (Euros)
15	m3 Transporte de residuos de construcción y demolición mezclados de densidad media 1.50 t/m3, los cuales deberán ser separados en fracciones por un gestor de residuos autorizado antes de su vertido, considerados como no peligrosos según la Lista Europea de Residuos (LER) publicada por Orden MAM/304/2002, llevado a cabo por empresa autorizada por la Conselleria de Medio Ambiente de la Comunitat Valenciana, con camión volquete de carga máxima 10 t y velocidad media de 45 km/h, a una distancia de 5 km a vertedero o planta de tratamiento autorizada, considerando tiempos de ida, vuelta y descarga, sin incluir los medios de carga ni el tiempo de espera del camión para la carga. Todo ello según la Ley 22/2011, de 28 de julio, de residuos y suelos contaminados a nivel nacional así como la Ley 10/2000 de Residuos de la Comunitat Valenciana.	1,08	U AMB VUIT
16	m3 Transporte de residuos de construcción y demolición mezclados de densidad media 1.50 t/m3, los cuales deberán ser separados en fracciones por un gestor de residuos autorizado antes de su vertido, considerados como no peligrosos según la Lista Europea de Residuos (LER) publicada por Orden MAM/304/2002, llevado a cabo por empresa autorizada por la Conselleria de Medio Ambiente de la Comunitat Valenciana, con camión volquete de carga máxima 10 t y velocidad media de 45 km/h, a una distancia de 5 km a vertedero o planta de tratamiento autorizada, considerando tiempos de ida, vuelta y descarga, incluso carga con pala y tiempo de espera del camión. Todo ello según la Ley 22/2011, de 28 de julio, de residuos y suelos contaminados a nivel nacional así como la Ley 10/2000 de Residuos de la Comunitat Valenciana.	2,55	DOS AMB CINQUANTA-CINC
17	m3 Transporte de residuos de hormigón de densidad media 2.30 t/m3 habiendo sidos separados anteriormente al depósito en el camión por el poseedor de éstos y considerados como no peligrosos según la Lista Europea de Residuos (LER) publicada por Orden MAM/304/2002, llevado a cabo por empresa autorizada por la Conselleria de Medio Ambiente de la Comunitat Valenciana, con camión volquete de carga máxima 30 t y velocidad media de 45 km/h, a una distancia de 5 km a vertedero o planta de tratamiento autorizada, considerando tiempos de ida, vuelta y descarga, sin incluir los medios de carga ni el tiempo de espera del camión para la carga. Todo ello según la Ley 22/2011, de 28 de julio, de residuos y suelos contaminados a nivel nacional así como la Ley 10/2000 de Residuos de la Comunitat Valenciana.	1,17	U AMB DISSET
18	m3 Transporte de residuos de hormigón de densidad media 2.30 t/m3 habiendo sidos separados anteriormente al depósito en el camión por el poseedor de éstos y considerados como no peligrosos según la Lista Europea de Residuos (LER) publicada por Orden MAM/304/2002, llevado a cabo por empresa autorizada por la Conselleria de Medio Ambiente de la Comunitat Valenciana, con camión volquete de carga máxima 30 t y velocidad media de 45 km/h, a una distancia de 5 km a vertedero o planta de tratamiento autorizada, considerando tiempos de ida, vuelta y descarga, incluso carga con pala y tiempo de espera del camión. Todo ello según la Ley 22/2011, de 28 de julio, de residuos y suelos contaminados a nivel nacional así como la Ley 10/2000 de Residuos de la Comunitat Valenciana.	3,30	TRES AMB TRENTA

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

Cuadro de Precios Nº 1			
Nº	DESIGNACION	IMPORTE	
		EN CIFRA (Euros)	EN LETRA (Euros)
19	m3 Transporte de residuos cerámicos (ladrillos,tejas...) de densidad media 2.00 t/m3 habiendo sidos separados anteriormente al depósito en el camión por el poseedor de éstos y considerados como no peligrosos según la Lista Europea de Residuos (LER) publicada por Orden MAM/304/2002, llevado a cabo por empresa autorizada por la Conselleria de Medio Ambiente de la Comunitat Valenciana, con camión volquete de carga máxima 10 t y velocidad media de 45 km/h, a una distancia de 5 km a vertedero o planta de tratamiento autorizada, considerando tiempos de ida, vuelta y descarga, sin incluir los medios de carga ni el tiempo de espera del camión para la carga. Todo ello según la Ley 22/2011, de 28 de julio, de residuos y suelos contaminados a nivel nacional así como la Ley 10/2000 de Residuos de la Comunitat Valenciana.	1,62	U AMB SEIXANTA-DOS
20	m3 Transporte de residuos cerámicos (ladrillos,tejas...) de densidad media 2.00 t/m3 habiendo sidos separados anteriormente al depósito en el camión por el poseedor de éstos y considerados como no peligrosos según la Lista Europea de Residuos (LER) publicada por Orden MAM/304/2002, llevado a cabo por empresa autorizada por la Conselleria de Medio Ambiente de la Comunitat Valenciana, con camión volquete de carga máxima 10 t y velocidad media de 45 km/h, a una distancia de 5 km a vertedero o planta de tratamiento autorizada, considerando tiempos de ida, vuelta y descarga, incluso carga con pala y tiempo de espera del camión. Todo ello según la Ley 22/2011, de 28 de julio, de residuos y suelos contaminados a nivel nacional así como la Ley 10/2000 de Residuos de la Comunitat Valenciana.	3,10	TRES AMB DEU
21	m3 Transporte de tierras de excavación de densidad media 1.50 t/m3, con camión volquete de carga máxima 10 t y velocidad media de 45 km/h, a una distancia de 5 km, considerando tiempos de ida, descarga y vuelta, sin incluir los medios de carga ni el tiempo de espera del camión.	1,36	U AMB TRENTA-SIS
22	m3 Transporte de tierras de excavación de densidad media 1.50 t/m3, con camión volquete de carga máxima 10 t y velocidad media de 45 km/h, a una distancia de 5 km, considerando tiempos de ida, descarga y vuelta, incluso carga mecánica con retroexcavadora y tiempo de espera del camión.	2,82	DOS AMB VUITANTA-DOS
23	u Gotero autocompensante, con un rango de presiones de 0.6-3.5 bar y un caudal de 3.7 l/h. con marcado AENOR. Totalmente instalado y comprobado.	2,35	DOS AMB TRENTA-CINC
24	€ Tasa por la prestación del servicio de gestión de residuos de construcción y demolición (RCD), para su valoración y/o eliminación en el ámbito territorial del consorcio de residuos de la Zona I del plan zonal de residuos de la Comunidad Valenciana.	1,00	U
25	m Pasatubos realizado con tubo de PVC duro de 315mm de diámetro y 3.9mm de espesor, para cruce de vial de la red de agua potable de diámetro 200, preparados para unión por encolado, suministrado en piezas de 6m. de longitud. (Según PPTT) Colocado en zanja con sección 60x80cm, relleno de zanja de hormigón HM15 de 80cm, incluso excavación, sin incluir firme de calzada.	106,47	CENT SIS AMB QUARANTA-SET

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

Cuadro de Precios Nº 1			
Nº	DESIGNACION	IMPORTE	
		EN CIFRA (Euros)	EN LETRA (Euros)
26	u Equipo SAMCLABOX o equivalente, programador para 2 estaciones, de dimensiones 85x80x95 mm, con alimentación mediante pila de 9Vdc, comunicación con el resto de equipos del sistema mediante radiofrecuencia, grado de protección IP68, posibilidad de activación manual (mediante imán), de manera remota local (mediante consola) y de manera remota deslocalizada (mediante dispositivo conectado a internet), incluido suministro, instalación y configuración al sistema de telegestión, así como limpieza, medida la unidad en funcionamiento.	442,18	QUATRE-CENTS QUARANTA-DOS AMB DIVUIT
27	u Conexión a tubería existente de PE de diámetro 110mm.	306,00	TRES-CENTS SIS
28	u Conexión a tubería existente de PE de diámetro 90mm.	295,00	DOS-CENTS NORANTA-CINC
29	u Equipo repetidor SAMCLA REP006 o equivalente, de dimensiones 85x80x95mm, alimentado por energía solar fotovoltaica, comunicación con el resto de equipos del sistema mediante radiofrecuencia, grado de protección IP68, anclaje mediante soporte de acero, totalmente instalado sobre poste existente (normalmente farolas), incluso suministro, instalación y configuración de telegestión, así como limpieza, medida la unidad en funcionamiento.	437,72	QUATRE-CENTS TRENTA-SET AMB SETANTA-DOS
30	m Tubo flexible corrugado simple de PVC de 50mm de diámetronominal para empotrar, con un grado de protección mecánica 5, totalmente instalado, incluso ayudas de albañilería, para protección de red de riego.	4,12	QUATRE AMB DOTZE
31	m Entronque aéreo subterráneo AP	26,12	VINT-I-SIS AMB DOTZE
32	m3 Demolición pavimento hormigón o asfalto realizada con retroexcavadora con martillo rompedor, incluida la retirada de escombros y carga, sin incluir transporte a vertedero.	7,63	SET AMB SEIXANTA-TRES
33	m3 Demolición pavimento embaldosado y solera realizada con martillo manual con compresor, incluida la retirada de escombros y carga, sin incluir transporte a vertedero.	9,37	NOU AMB TRENTA-SET
34	u Colocación de puentes durante la obra para garantizar el suministro de los abonados, situados sobre fachadas hasta puntos de conexión de abonados.	80,00	VUITANTA

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

Cuadro de Precios Nº 1			
Nº	DESIGNACION	IMPORTE	
		EN CIFRA (Euros)	EN LETRA (Euros)
35	u Acometida de abastecimiento de agua desde la general a una distancia máxima de 5m. Para acometidas de 1 1/4" - 1 1/2" - 2", realizada con tubo de polietileno de 63 mm. de diámetro exterior y 50 mm. de diámetro interior, para una presión de trabajo de 10 atm, incluyendo un incremento sobre el precio del conducto del 30% en concepto de uniones y accesorios, válvula de compuerta de cierre elásticos husillo exterior, para abastecimiento de agua, de 40mm de diámetro nominal, cuerpo de fundición, presión nominal 10/16 atm. Tipo Belgicast o equivalente, con marcador AENOR, conforme a las especificaciones dispuestas en las normas ISO 5208 y UNE-EN 1074. Colocada sobre capa de relleno de arena de 15 cm. de espesor para asiento del conducto, incluso excavación y relleno posterior de la zanja, realizada con una anchura de 40cm. y 60cm. de profundidad, según NTE/IFA-13. Arqueta de 20x20cm contracerco de hierro fundido y tapa de bisagra con llave de cierre. Totalmente instalada y en correcto estado de funcionamiento.	295,42	DOS-CENTS NORANTA-CINC AMB QUARANTA-DOS
36	m Tubo de polietileno de alta densidad (PE 100), negro con banda azul, de 90mm de diámetro interior, 10 atmósferas de presión de trabajo y espesor de pared 9.5mm, suministrado en barras de 12m de longitud. Con un incremento del precio del tubo del 30% en concepto de uniones, accesorios y piezas especiales. Con marcado AENOR. Según normas UNE EN 1452. Colocada en zanja prismática de sección rectangular de 60x80cm sobre cama de arena de 15cm de espesor y con medios auxiliares s/ NTE IFA-11. Sin incluir la excavación ni el relleno posterior de la zanja.	19,60	DINOU AMB SEIXANTA
37	m Tubo de polietileno de alta densidad (PE 100), negro con banda azul, de 110mm de diámetro interior, 10 atmósferas de presión de trabajo y espesor de pared 10.7mm, suministrado en barras de 12m de longitud. Con un incremento del precio del tubo del 30% en concepto de uniones, accesorios y piezas especiales. Con marcado AENOR. Según normas UNE EN 1452. Colocada en zanja prismática de sección rectangular de 60x80cm sobre cama de arena de 15cm de espesor y con medios auxiliares s/ NTE IFA-11. Sin incluir la excavación ni el relleno posterior de la zanja.	23,56	VINT-I-TRES AMB CINQUANTA-SIS
38	u Válvula compuerta de cierre elástico, husillo exterior, colocada en tubería de abastecimiento de agua, de 80mm de diámetro nominal, cuerpo de fundición, presión nominal, 10/16 atm. Incluso junta y accesorios. Con marcado AENOR. Según normas ISO 5208 y UNE-EN 1074. Totalmente instalada y en correcto estado de funcionamiento.	333,53	TRES-CENTS TRENTA-TRES AMB CINQUANTA-TRES
39	u Válvula compuerta de cierre elástico, husillo exterior, colocada en tubería de abastecimiento de agua, de 100mm de diámetro nominal, cuerpo de fundición, presión nominal, 10/16 atm. Incluso junta y accesorios. Con marcado AENOR. Según normas ISO 5208 y UNE-EN 1074. Totalmente instalada y en correcto estado de funcionamiento.	369,89	TRES-CENTS SEIXANTA-NOU AMB VUITANTA-NOU

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

Cuadro de Precios Nº 1			
Nº	DESIGNACION	IMPORTE	
		EN CIFRA (Euros)	EN LETRA (Euros)
40	u Arqueta de paso de 38x38x50 cm de dimensiones interiores, construida con fábrica de ladrillo perforado de 11.5 cm de espesor, recibido con mortero de cemento M-5 y enfoscada y enlucida interiormente con mortero de cemento GP CSIV W2, sobre solera de 10 cm de espesor de HM-30/B/20/I+Qb, formación de pendientes mínima del 2%, cerrada en la parte superior con bardo cerámico hueco machihembrado y losa de hormigón, armada con mallazo y sellada con mortero de cemento, incluso parte proporcional de accesorios, juntas, cierres herméticos y medios auxiliares, sin incluir la excavación, ni el relleno perimetral posterior, totalmente ejecutada.	58,45	CINQUANTA-VUIT AMB QUARANTA-CINC
41	u Pozo de registro circular de elementos prefabricados de hormigón en masa de 1.00 m de diámetro interior y de 2.00 m de altura útil interior, ejecutado sobre solera de hormigón HM-30/B/20/I+Qb de 20 cm de espesor con mallazo ME 20x20 Ø8-8 B500T dispuesto en su cara superior, base prefabricada de hormigón en masa con 2 entradas para conexión elástica de colectores de hasta 400 mm, anillo prefabricado con unión machihembrada y junta de goma de 50 cm de altura, remate superior con cono asimétrico para formación de brocal de pozo, incluso recibido de pates, formación de canal en el fondo del pozo, recibido de marco y tapa circular de fundición clase D-400 según UNE-EN 124, sin incluir la excavación ni el relleno perimetral posterior.	858,26	VUIT-CENTS CINQUANTA-VUIT AMB VINT-I-SIS
42	u Imbornal sifónico en calzada, construido con sumidero prefabricado de fundición dúctil de 565x305x570 mm, sobre cama de asiento de material granular de 20 cm de espesor, relleno de hormigón HNE-15/B/20, reja con marco abatible realizada en fundición dúctil, clase C-250 según UNE-EN 124, revestida con pintura asfáltica negra y superficie antideslizante, enrasada al pavimento, incluso conexión a acometida y relleno del trasdós, sin incluir la excavación.	219,21	DOS-CENTS DINOU AMB VINT-I-U
43	u Paso sifónico de tubería de drenaje bajo colector existente. Construido con tubo de polietileno de diámetro 400mm incluso codos necesarios para su ejecución.	568,89	CINC-CENTS SEIXANTA-VUIT AMB VUITANTA-NOU
44	m Canalización realizada con tubo de PVC corrugado, doble pared, interior liso, de 250 mm de diámetro nominal exterior, clase SN8, rigidez nominal mayor o igual a 8 KN/m2, con unión por copa con junta elástica, colocado en el fondo de zanja, debidamente compactada y nivelada, y completamente montado y conexionado, según Pliego de Prescripciones Técnicas Generales para Tuberías de Saneamiento de Poblaciones. Sin incluir, excavación, relleno de la zanja ni compactación final.	31,12	TRENTA-U AMB DOTZE
45	m Canalización realizada con tubo de PVC corrugado, doble pared, interior liso, de 400 mm de diámetro nominal exterior, clase SN8, rigidez nominal mayor o igual a 8 KN/m2, con unión por copa con junta elástica, colocado en el fondo de zanja, debidamente compactada y nivelada, y completamente montado y conexionado, según Pliego de Prescripciones Técnicas Generales para Tuberías de Saneamiento de Poblaciones. Sin incluir excavación, relleno de la zanja ni compactación final.	62,71	SEIXANTA-DOS AMB SETANTA-U

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

Cuadro de Precios Nº 1			
Nº	DESIGNACION	IMPORTE	
		EN CIFRA (Euros)	EN LETRA (Euros)
46	m Canalización subterránea para línea de alumbrado bajo acera compuesto por 2 tubo/s de PVC corrugado de doble capa con guía incorporada, de 90 mm de diámetro nominal, incluso cinta señalizadora colocados en zanja sin cablear, incluso excavación de tierras para formación de zanja de 40x56cm, recubiertos con capa de hormigón HM 15 de 20cm de espesor, y relleno con tierra apisonada procedente de excavación, sin incluir pavimento de acera.	22,23	VINT-I-DOS AMB VINT-I-TRES
47	m Canalización para red de alumbrado bajo calzada, formada por dos tubos de PVC corrugado de diámetro 90mm, colocados en zanja sobre solera de hormigón HM 15 de 5cm, sin cablear, incluso excavación de tierras para formación de la misma con sección 40x80, relleno de hormigón HM 15 de 30cm de espesor y relleno con tierraapisonada procedente de la excavación, sin incluir firme de calzada.	28,68	VINT-I-VUIT AMB SEIXANTA-VUIT
48	m Tendido de línea de cobre para alumbrado público formada por 3 conductores de fase y otro neutro de 6 mm2 de sección, con aislamiento RV 0.6/1 KV, incluso 2 conductores (fase+neutro) de 2.5 mm2 de sección para control del reductor de flujo en las lámparas, totalmente instalado, comprobado y en correcto estado de funcionamiento, según el Reglamento de Baja Tensión 2002.	7,84	SET AMB VUITANTA-QUATRE
49	u Cimentación de báculo o columna de altura 7-12 m, formada por zapata de hormigón HM-20/P/20/I de dimensiones 80x80x120 cm, cuatro pernos de anclaje de 22 mm de diámetro y 70 cm de longitud para recibir placa de asiento y codo de tubo de PVC de 90mm, sin incluir la excavación, ni el relleno perimetral posterior, totalmente ejecutada.	102,80	CENT DOS AMB VUITANTA
50	u Toma de tierra para alumbrado exterior, formada por piqueta de barra cilíndrica de acero cobreado de 1.5 m de longitud y 14.6 mm de diámetro, con conexión a borna del soporte por medio de cable de cobre desnudo de 35 mm2, soldado a la piqueta y conexión con la línea de tierra general.	29,90	VINT-I-NOU AMB NORANTA
51	u Arqueta de registro para alumbrado exterior, de dimensiones exteriores 40x40x60 cm, paredes de hormigón HM 20/B/20/I, con fondo de ladrillo cerámico perforado de 24x11.5x5cm, con orificio sumidero, sobre capa de gravilla, cubiertos con lámina de PVC de protección, marco y tapa de fundición, sin incluir excavación, totalmente instalado, conectado y en correcto estado de funcionamiento.	96,45	NORANTA-SIS AMB QUARANTA-CINC

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

Cuadro de Precios Nº 1			
Nº	DESIGNACION	IMPORTE	
		EN CIFRA (Euros)	EN LETRA (Euros)
52	<p>u Luminaria Led para alumbrado público y residencial con marcado CE, tipo innova de NOVATILUX o equivalente, para una potencia de P=60W total, flujo luminoso real de 7.568 lm, con carcasa realizada en aluminio inyectado con tratamiento anticorrosión, tensión de red 220-240 V, 50-60Hz, difusor en vidrio templado plano con protección a impactos IK10, indice de protección IP66, temperatura de color 4000°K, de medidas 728x468x105mm, con doble cavidad interior aislada con junta de estanqueidad de silicona (LED's-Driver) para un mejor comportamiento térmico, apertura sin necesidad de herramientas, con la tornillería exterior e interior en acero inoxidable, driver regulable en potencia, reducción de flujo, programable y con posibilidad de comunicación Dali, protector individual contra sobretensiones de 20kA y 10 kV (tipo 2) independiente del que se incorpora en el driver, vida útil del LEd > 100.000h, flujo hemisferio superior: FHS < 1% y clase 1, color RAL 9022, garantía de 10 años, según UNE 60598, colocada sobre soporte de 6m de altura (no incluido), comprobada y en correcto funcionamiento según REBT y RD 1890/2008 Reglamento de eficiencia energética en instalaciones de alumbrado exterior.</p>	425,05	QUATRE-CENTS VINT-I-CINC AMB CINC
53	<p>u Columna para alumbrado público, de 6m de altura compuesta por dos tramos de tubos, primer tramo diámetro 120mm y segundo tramo de diámetro 75mm, color gris oscuro, Clase II y de 6mm de altura tipo Atlas de ATP o equivalente. Los tubos estarán compuestos de una estructura híbrida de acero y polímeros técnicos con la finalidad de dar alta resistencia a la oxidación y protección total contra la corriente eléctrica. La columna tendrá un brazo saliente de 50 cm a una altura de h= 5,75m, color gris oscuro, tubo en acero galvanizado de 1,5mm de pared y 60mm de diámetro recubierto con pintura de poliéster a alta temperatura de color gris oscuro, fijación a la columna mediante dos tornillos allen de acero inoxidable y métrica 10, tipo MT-50 de ATP o equivalente. Garantía de 10 años, colocada sobre cimentación (no incluida), comprobada y en correcto funcionamiento según REBT y RD 1890/2008 Reglamento de eficiencia energética en instalaciones de alumbrado exterior.</p>	983,79	NOU-CENTS VUITANTA-TRES AMB SETANTA-NOU
54	<p>u Hidrante bajo el nivel de tierra, fabricado en hierro fundido y pintado en rojo, con dos salidas de 70 mm de diámetro nominal, con tapones y racores tipo BCN, sistema de apertura con llave de cuadradillo de 25mm, entrada recta a tubería embridada DIN PN-16 de 100 mm de diámetro nominal y sistema de clapeta de retención de agua, incluso arqueta completa con cerco y tapa fabricada en hierro fundido, conforme a las especificaciones dispuestas en el Reglamento de Instalaciones de Protección contra Incendios, totalmente instalada, comprobada y en correcto funcionamiento según DB SI-4 del CTE.</p>	474,39	QUATRE-CENTS SETANTA-QUATRE AMB TRENTA-NOU
55	<p>u Arqueta de plástico para registro de instalaciones de riego, de 65x48x31mm de dimensiones interiores con marcado AENOR, incluso arreglo de las tierras y ejecución de orificio sumidero en el fondo.</p>	54,95	CINQUANTA-QUATRE AMB NORANTA-CINC

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

Cuadro de Precios Nº 1			
Nº	DESIGNACION	IMPORTE	
		EN CIFRA (Euros)	EN LETRA (Euros)
56	m Tubería de polietileno PE agrícola o industrial de presión nominal de 1,0 MPa (10 atm.) y un diámetro exterior de 32 mm.	8,49	VUIT AMB QUARANTA-NOU
57	m Tubería de polietileno PE agrícola o industrial de presión nominal de 1,0 MPa (10 atm.) y un diámetro exterior de 40 mm.	9,83	NOU AMB VUITANTA-TRES
58	m Tubería goteo baja densidad 16,0/13,4 mm, fabricada según NORMA UNE-EN 53367.	2,70	DOS AMB SETANTA
59	u Contador de chorro múltiple para medida en instalaciones de riego y diámetro nominal 1". Con marcado AENOR.	122,23	CENT VINT-I-DOS AMB VINT-I-TRES
60	u Válvula metálica construida en latón de esfera de 1", con una presión máxima de trabajo de 25 Atm, incluso comprobación.	13,40	TRETZE AMB QUARANTA
61	u Electroválvula para riego, cuerpo de PVC y polipropileno, solenoide de bajo consumo a 24 V.C.A., con apertura manual y regulador de caudal, con conexión roscada a 1", colocada en instalación de riego, medida la unidad en funcionamiento.	33,27	TRENTA-TRES AMB VINT-I-SET
62	u Arqueta de registro tipo DF-III para instalaciones de redes telefónicas, realizada en hormigón prefabricado armado con huecos para entrada de conductos y tapa de hormigón clase B-125 según UNE-EN 124, presión mínima soportada por las paredes 2Tn/m2, dimensiones exteriores 1290x1090 mm, dimensiones interiores 1090x900 mm y altura exterior de 1000 mm, incluso gancho de tiro, anclajes interiores para fijación de regletas y ganchos de suspensión para el soporte de cables; colocada sobre solera de hormigón HM-20/P/20/l de 10 cm de espesor (sin incluir excavación y relleno).	824,80	VUIT-CENTS VINT-I-QUATRE AMB VUITANTA
63	u Arqueta de registro tipo HF-III para instalaciones de redes telefónicas, realizada en hormigón prefabricado armado con huecos para entrada de conductos y tapa de hormigón clase B-125 según UNE-EN 124, presión mínima soportada por las paredes 2Tn/m2, dimensiones exteriores 960x860 mm, dimensiones interiores 800x700 mm y altura exterior de 820 mm, incluso gancho de tiro, anclajes interiores para fijación de regletas y ganchos de suspensión para el soporte de cables; colocada sobre solera de hormigón HM-20/P/20/l de 10 cm de espesor (sin incluir excavación y relleno).	509,55	CINC-CENTS NOU AMB CINQUANTA-CINC
64	u Arqueta de registro tipo MF para instalaciones de redes telefónicas, realizada en hormigón prefabricado armado con huecos para entrada de conductos y tapa de hormigón clase B-125 según UNE-EN 124, presión mínima soportada por las paredes 2Tn/m2, dimensiones exteriores 420x420 mm, dimensiones interiores 300x300 mm y altura exterior de 550 mm, incluso dispositivo de cierre de seguridad; colocada sobre solera de hormigón HM-20/P/20/l de 10 cm de espesor (sin incluir excavación y relleno).	180,38	CENT VUITANTA AMB TRENTA-VUIT

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

Cuadro de Precios Nº 1			
Nº	DESIGNACION	IMPORTE	
		EN CIFRA (Euros)	EN LETRA (Euros)
65	m Canalización para TELEFÓNICA, formada por dos tubos rígidos de PVC, de 110mm de diámetro nominal, para canalización enterrada en acera, con un grado de protección mecánica 7, totalmente instalado, incluso ayudas de albañilería sin incluir cableado, colocados en zanja, incluso excavación de tierras para formación de la misma con sección 45x75cm, relleno de hormigón HM15 de 45cm de espesor, y relleno con tierra apisonada procedente de la excavación, sin incluir firme de acera, según la normativa vigente para Infraestructuras Comunes de Telecomunicaciones, Real Decreto 401/20	30,70	TRENTA AMB SETANTA
66	m Canalización para TELEFÓNICA, formada por cuatro tubos rígidos de PVC, de 110mm de diámetro nominal y 2 tubos rígidos de PVC, de 63mm de diámetro nominal, para canalización enterrada en acera, con un grado de protección mecánica 7, totalmente instalado, incluso ayudas de albañilería sin incluir cableado, colocados en zanja, incluso excavación de tierras para formación de la misma con sección 45x75cm, relleno de hormigón HM15 de 45cm de espesor, y relleno con tierra apisonada procedente de la excavación, sin incluir firme de acera, según la normativa vigente para Infraestructuras Comunes de Telecomunicaciones, Real Decreto 401/2003.	42,50	QUARANTA-DOS AMB CINQUANTA
67	u Replanteo, presentación y plantación de árbol caducifolio de entre 10-12 cm de perímetro de tronco a 1 m del suelo en contenedor o cepellón en hoyo de 60x60x60cm realizado en terreno blando mediante medios mecánicos, relleno con tierras propias y un 50% de tierra vegetal fertilizada, apisonado de la tierra y primer riego, sin incluir el suministro del árbol.	9,73	NOU AMB SETANTA-TRES
68	u Entutorado de árbol mediante 1 poste de madera tratada de 250 cm de altura y 60mm de diámetro clavado en el fondo del hoyo de plantación y la colocación de bandas elásticas de fijación.	19,86	DINOU AMB VUITANTA-SIS
69	u Suministro de Magnolia (x) soulangeana de calibre 10-12 formado en tronco y copa con altura de cruz de al menos 2200mm suministrada en contenedor de 40l., transporte incluido.	157,59	CENT CINQUANTA-SET AMB CINQUANTA-NOU
70	u Bordillo-alcorque de 120x120cm de hormigón colocado sobre lecho de hormigón HNE-15/B/20, rejuntado con mortero de cemento M-5.	67,77	SEIXANTA-SET AMB SETANTA-SET
71	m Bordillo recto DC C5 25x15 R5 bicapa, sobre lecho de hormigón de resistencia característica 20 N/mm2, rejuntado con mortero de cemento M-5.	17,43	DISSET AMB QUARANTA-TRES
72	m Bordillo rebajado DC C7 25x20 R5 bicapa, sobre lecho de hormigón de resistencia característica 20 N/mm2, rejuntado con mortero de cemento M-5.	17,64	DISSET AMB SEIXANTA-QUATRE
73	m Rigola recta DC R4 20x40 R5, sobre lecho de hormigón de resistencia característica 20 N/mm2, rejuntado con mortero de cemento M-5.	11,79	ONZE AMB SETANTA-NOU
74	m2 Pavimento clase 3 según DB SUA-1 del CTE, realizado con baldosas de cemento hidráulicas 4 Pastillas de color Rojo colocadas sobre losa de hormigón, tomadas con mortero de cemento M-5, incluso rejuntado con lechada de cemento, eliminación de restos y limpieza, según NTE/RSR-4.	17,67	DISSET AMB SEIXANTA-SET

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

Cuadro de Precios Nº 1			
Nº	DESIGNACION	IMPORTE	
		EN CIFRA (Euros)	EN LETRA (Euros)
75	<p>m2 Pavimento clase 3 según DB SUA-1 del CTE, realizada con baldosas de terrazo para uso exterior, grano pétreo, de 40x40cm, tonos oscuros, colocado sobre losa de hormigón, tomadas con mortero de cemento M-5, incluso rejuntado con lechada de cemento coloreada con la misma tonalidad de las baldosas, eliminación de restos y limpieza, según NTE/RSR-6.</p>	31,94	TRENTA-U AMB NORANTA-QUATRE
76	<p>m3 Extendido y compactado de la primera capa de zahorra artificial realizado con equipo compuesto por una motoniveladora de 220 CV y un rodillo compactador autopropulsado de 17 T, incluso humectación y/o desecación, sin incluir el transporte de material.</p>	15,18	QUINZE AMB DIVUIT
77	<p>m2 Firme constituido por: 0.05 m de Mezcla bituminosa Densa en rodadura. 0.07 m de Mezcla bituminosa Semidensa en capa base. 0.4 m de Zahorra artificial.</p> <p>Extendido y compactación de mezcla bituminosa en caliente tipo AC 16 surf B50/70 D con árido calizo, con un rendimiento de 150-300 t/día, sin incluir el transporte de la mezcla al punto de vertido.</p> <p>Riego de adherencia con emulsión catiónica C60B3 con un índice de rotura < 50-100 con una dotación de 250 g/m2 de betún residual, compuesto por un 60% de betún puro y un contenido menor o igual de 2% de fluidificante, sin incluir transporte de material.</p> <p>Extendido y compactación de mezcla bituminosa en caliente tipo AC 22 base B50/70 S con árido calizo, con un rendimiento de 150-300 t/día, sin incluir el transporte de la mezcla al punto de vertido.</p> <p>Riego de imprimación realizado con emulsión catiónica C60BF5 con un índice de rotura <120-180 con una dotación de 500 g/m2 de betún residual, compuesto por un 60% de betún y un contenido menor o igual de 8% de fluidificante, sin incluir transporte de material.</p> <p>Extendido y compactado de zahorra artificial realizado con equipo medio, incluso humectación y/o desecación, sin incluir el transporte de material.</p>	30,17	TRENTA AMB DISSET
78	<p>u Suministro y colocación de alcorque rectangular de fundición, con acabado oxidado tipo corten, de dimensiones 80x80 cm, incluso fijaciones, completamente montado.</p>	153,43	CENT CINQUANTA-TRES AMB QUARANTA-TRES
79	<p>u Papelera de chapa de acero perforada, con zincado electrolítico y acabado con pintura de poliéster, de 2mm de espesor con cubeta de Ø37x54 cm, descarga por volcado con llave de seguridad, con estructura en tubo de acero de 40 mm de espesor y 80 cm de altura, incluso elementos de fijación, totalmente montada.</p>	58,72	CINQUANTA-VUIT AMB SETANTA-DOS
80	<p>u Captafaros con un catadióptrico de 18 cm2 por cara y superficie resistente a la abrasión, fijado sobre calzada con adhesivo de dos componentes, incluso preparación de la superficie.</p>	4,35	QUATRE AMB TRENTA-CINC

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

Cuadro de Precios Nº 1			
Nº	DESIGNACION	IMPORTE	
		EN CIFRA (Euros)	EN LETRA (Euros)
81	m Marca vial longitudinal permanente, tipo P-RR, de 15 cm de ancho, retrorreflectante en seco, con humedad y con lluvia, no estructurada, ejecutada con pintura blanca acrílica en disolvente, aplicada por pulverización, incluso preparación de la superficie y premarcaje, según la Guía para el proyecto y ejecución de obras de señalización horizontal del Ministerio de Fomento.	1,23	U AMB VINT-I-TRES
82	m2 Marca vial superficial permanente, tipo P-RR, retrorreflectante en seco, con humedad y con lluvia, no estructurada, ejecutada con pintura blanca acrílica en disolvente, aplicada manualmente, incluso preparación de la superficie y premarcaje, según la Guía para el proyecto y ejecución de obras de señalización horizontal del Ministerio de Fomento.	13,59	TRETZE AMB CINQUANTA-NOU
83	u Señal cuadrada de 900 mm de lado, con un nivel de retrorreflexión 1, fijada mecánicamente a poste de sustentación de acero galvanizado de 120x60x3 mm, colocado hincado, incluso elementos de sujeción, tornillería y piezas especiales necesarias.	176,79	CENT SETANTA-SIS AMB SETANTA-NOU
84	u Señal octogonal de 900 mm de doble apotema, con un nivel de retrorreflexión 1, fijada mecánicamente a poste de sustentación de acero galvanizado de 100x50x3 mm, colocado hincado, incluso elementos de sujeción, tornillería y piezas especiales necesarias.	150,73	CENT CINQUANTA AMB SETANTA-TRES
85	m3 Extendido y compactado de la segunda capa de zahorra artificial realizado con equipo compuesto por una motoniveladora de 220 CV y un rodillo compactador autopulsado de 17 T, incluso humectación y/o desecación, sin incluir el transporte de material.	15,18	QUINZE AMB DIVUIT

CUADRO DE PRECIOS N° 2

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

Cuadro de Precios Nº 2			
Nº	DESIGNACION	IMPORTE	
		PARCIAL (Euros)	TOTAL (Euros)
1	m3 de Excavación en tierras a cielo abierto mediante pala cargadora, en una profundidad < 6 m, incluida la retirada de material y carga, sin incluir transporte. Mà d'obra Maquinària Mitjans auxiliars 3 % Costos indirectes	0,34 0,84 0,02 0,04	1,24
2	m3 de Excavación de zanja mediante retroexcavadora con martillo rompedor en tránsito-medio con un ancho de 60 - 80 cm, incluida la retirada de material y sin incluir la carga y transporte. Mà d'obra Maquinària Mitjans auxiliars 3 % Costos indirectes	2,57 16,05 0,37 0,57	19,56
3	m3 de Relleno de zanja con tierra propia de excavación y compactada con bandeja vibrante. Mà d'obra Maquinària Mitjans auxiliars 3 % Costos indirectes	5,34 1,80 0,14 0,22	7,50
4	m3 de Relleno de zanja con arena y compactada con bandeja vibrante. Mà d'obra Maquinària Materials Mitjans auxiliars 3 % Costos indirectes	5,34 1,80 17,37 0,49 0,75	25,75
5	m3 de Relleno de zanja con hormigón HNE-15/B/20, vertido directamente desde camión. Mà d'obra Materials Mitjans auxiliars 3 % Costos indirectes	1,92 68,10 1,40 2,14	73,56
6	u de Certificación por organismo de control autorizado. OCA Sense descomposició 3 % Costos indirectes	485,44 14,56	500,00
7	u de Formación de estructura y cerramiento para mantenimiento parcial de edificación existente compuesto por la demolición del pavimento y de la solera de hormigón, la excavación a mano de zanja en suelo, relleno de hormigón con parilla para cimentación previa capa de limpieza, muro de carga de bloque de hormigón con motero expansivo incluso zuncho, corte a mano de vigueta de hormigón y reparación de cubierta. Mà d'obra Maquinària Materials Mitjans auxiliars 3 % Costos indirectes	2.774,22 165,12 1.866,38 125,04 147,92	5.078,68

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

Cuadro de Precios Nº 2			
Nº	DESIGNACION	IMPORTE	
		PARCIAL (Euros)	TOTAL (Euros)
8	u de Retirada de señales de tráfico y pilonas, incluso carga, transporte, descarga y acopio en el almacén municipal. Sense descomposició 3 % Costos indirectes	24,27 0,73	25,00
9	u de Desmontaje de líneas aéreas de alumbrado público, trazado según planos, incluso desmontaje y retirada de farolas, cableado, soportes de madera, hormigón o metálicos, o sujeciones a fachada, y traslado a vertedero de material sobrante. Se evitará la interrupción del servicio, trabajando en coordinación con la compañía proveedora del mismo. Sense descomposició 3 % Costos indirectes	2.427,18 72,82	2.500,00
10	m3 de Demolición de fábrica, con martillo neumático, con retirada de escombros y carga, sin incluir transporte a vertedero, según NTE/ADD-9. Mà d'obra Maquinària Mitjans auxiliars 3 % Costos indirectes	29,23 2,53 0,64 0,97	33,37
11	m2 de Solera de 15cm de espesor, de hormigón HM-20/B/40/I fabricado en central, vertido directamente desde camión, extendido sobre lámina aislante de polietileno; realizada sobre capa base existente (no incluida en este precio). Incluso curado y vibrado del hormigón con regla vibrante, formación de juntas de hormigonado y plancha de poliestireno expandido para la ejecución de juntas de contorno, colocada alrededor de cualquier elemento que interrumpa la solera, como pilares y muros, terminación mediante reglado, según EHE-08. Mà d'obra Maquinària Materials Mitjans auxiliars 3 % Costos indirectes	5,11 0,14 12,38 0,35 0,54	18,52
12	m2 de Solera de 20cm de espesor, de hormigón HA-25/P/40/I fabricado en central, vertido mediante bomba, armada con malla electrosoldada de 15x15cm y 5 mm de diámetro, de acero B 500 T, extendido sobre lámina aislante de polietileno; realizada sobre capa base existente (no incluida en este precio). Incluso curado y vibrado del hormigón con regla vibrante, formación de juntas de hormigonado y fratasado o ruleteado de la misma, según EHE-08. Mà d'obra Maquinària Materials Mitjans auxiliars 3 % Costos indirectes	5,47 2,90 18,81 0,54 0,83	28,55
13	m de Conductor aislado de toma de tierra. Mà d'obra Materials Mitjans auxiliars 3 % Costos indirectes	4,73 1,69 0,13 0,20	6,75
14	u de Estudio de Seguridad y Salud Sense descomposició 3 % Costos indirectes	1.747,57 52,43	1.800,00

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

Cuadro de Precios Nº 2			
Nº	DESIGNACION	IMPORTE	
		PARCIAL (Euros)	TOTAL (Euros)
15	<p>m3 de Transporte de residuos de construcción y demolición mezclados de densidad media 1.50 t/m3, los cuales deberán ser separados en fracciones por un gestor de residuos autorizado antes de su vertido, considerados como no peligrosos según la Lista Europea de Residuos (LER) publicada por Orden MAM/304/2002, llevado a cabo por empresa autorizada por la Conselleria de Medio Ambiente de la Comunitat Valenciana, con camión volquete de carga máxima 10 t y velocidad media de 45 km/h, a una distancia de 5 km a vertedero o planta de tratamiento autorizada, considerando tiempos de ida, vuelta y descarga, sin incluir los medios de carga ni el tiempo de espera del camión para la carga. Todo ello según la Ley 22/2011, de 28 de julio, de residuos y suelos contaminados a nivel nacional así como la Ley 10/2000 de Residuos de la Comunitat Valenciana.</p> <p>Maquinària Mitjans auxiliars 3 % Costos indirectes</p>	<p>1,03 0,02 0,03</p>	1,08
16	<p>m3 de Transporte de residuos de construcción y demolición mezclados de densidad media 1.50 t/m3, los cuales deberán ser separados en fracciones por un gestor de residuos autorizado antes de su vertido, considerados como no peligrosos según la Lista Europea de Residuos (LER) publicada por Orden MAM/304/2002, llevado a cabo por empresa autorizada por la Conselleria de Medio Ambiente de la Comunitat Valenciana, con camión volquete de carga máxima 10 t y velocidad media de 45 km/h, a una distancia de 5 km a vertedero o planta de tratamiento autorizada, considerando tiempos de ida, vuelta y descarga, incluso carga con pala y tiempo de espera del camión. Todo ello según la Ley 22/2011, de 28 de julio, de residuos y suelos contaminados a nivel nacional así como la Ley 10/2000 de Residuos de la Comunitat Valenciana.</p> <p>Maquinària Mitjans auxiliars 3 % Costos indirectes</p>	<p>2,43 0,05 0,07</p>	2,55
17	<p>m3 de Transporte de residuos de hormigón de densidad media 2.30 t/m3 habiendo sidos separados anteriormente al depósito en el camión por el poseedor de éstos y considerados como no peligrosos según la Lista Europea de Residuos (LER) publicada por Orden MAM/304/2002, llevado a cabo por empresa autorizada por la Conselleria de Medio Ambiente de la Comunitat Valenciana, con camión volquete de carga máxima 30 t y velocidad media de 45 km/h, a una distancia de 5 km a vertedero o planta de tratamiento autorizada, considerando tiempos de ida, vuelta y descarga, sin incluir los medios de carga ni el tiempo de espera del camión para la carga. Todo ello según la Ley 22/2011, de 28 de julio, de residuos y suelos contaminados a nivel nacional así como la Ley 10/2000 de Residuos de la Comunitat Valenciana.</p> <p>Maquinària Mitjans auxiliars 3 % Costos indirectes</p>	<p>1,12 0,02 0,03</p>	1,17

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

Cuadro de Precios Nº 2			
Nº	DESIGNACION	IMPORTE	
		PARCIAL (Euros)	TOTAL (Euros)
18	<p>m3 de Transporte de residuos de hormigón de densidad media 2.30 t/m3 habiendo sidos separados anteriormente al depósito en el camión por el poseedor de éstos y considerados como no peligrosos según la Lista Europea de Residuos (LER) publicada por Orden MAM/304/2002, llevado a cabo por empresa autorizada por la Conselleria de Medio Ambiente de la Comunitat Valenciana, con camión volquete de carga máxima 30 t y velocidad media de 45 km/h, a una distancia de 5 km a vertedero o planta de tratamiento autorizada, considerando tiempos de ida, vuelta y descarga, incluso carga con pala y tiempo de espera del camión. Todo ello según la Ley 22/2011, de 28 de julio, de residuos y suelos contaminados a nivel nacional así como la Ley 10/2000 de Residuos de la Comunitat Valenciana.</p> <p>Maquinària Mitjans auxiliars 3 % Costos indirectes</p>	<p>3,14 0,06 0,10</p>	3,30
19	<p>m3 de Transporte de residuos cerámicos (ladrillos,tejas...) de densidad media 2.00 t/m3 habiendo sidos separados anteriormente al depósito en el camión por el poseedor de éstos y considerados como no peligrosos según la Lista Europea de Residuos (LER) publicada por Orden MAM/304/2002, llevado a cabo por empresa autorizada por la Conselleria de Medio Ambiente de la Comunitat Valenciana, con camión volquete de carga máxima 10 t y velocidad media de 45 km/h, a una distancia de 5 km a vertedero o planta de tratamiento autorizada, considerando tiempos de ida, vuelta y descarga, sin incluir los medios de carga ni el tiempo de espera del camión para la carga. Todo ello según la Ley 22/2011, de 28 de julio, de residuos y suelos contaminados a nivel nacional así como la Ley 10/2000 de Residuos de la Comunitat Valenciana.</p> <p>Maquinària Mitjans auxiliars 3 % Costos indirectes</p>	<p>1,54 0,03 0,05</p>	1,62
20	<p>m3 de Transporte de residuos cerámicos (ladrillos,tejas...) de densidad media 2.00 t/m3 habiendo sidos separados anteriormente al depósito en el camión por el poseedor de éstos y considerados como no peligrosos según la Lista Europea de Residuos (LER) publicada por Orden MAM/304/2002, llevado a cabo por empresa autorizada por la Conselleria de Medio Ambiente de la Comunitat Valenciana, con camión volquete de carga máxima 10 t y velocidad media de 45 km/h, a una distancia de 5 km a vertedero o planta de tratamiento autorizada, considerando tiempos de ida, vuelta y descarga, incluso carga con pala y tiempo de espera del camión. Todo ello según la Ley 22/2011, de 28 de julio, de residuos y suelos contaminados a nivel nacional así como la Ley 10/2000 de Residuos de la Comunitat Valenciana.</p> <p>Maquinària Mitjans auxiliars 3 % Costos indirectes</p>	<p>2,95 0,06 0,09</p>	3,10
21	<p>m3 de Transporte de tierras de excavación de densidad media 1.50 t/m3, con camión volquete de carga máxima 10 t y velocidad media de 45 km/h, a una distancia de 5 km, considerando tiempos de ida, descarga y vuelta, sin incluir los medios de carga ni el tiempo de espera del camión.</p> <p>Maquinària Mitjans auxiliars 3 % Costos indirectes</p>	<p>1,29 0,03 0,04</p>	1,36

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

Cuadro de Precios Nº 2			
Nº	DESIGNACION	IMPORTE	
		PARCIAL (Euros)	TOTAL (Euros)
22	m3 de Transporte de tierras de excavación de densidad media 1.50 t/m3, con camión volquete de carga máxima 10 t y velocidad media de 45 km/h, a una distancia de 5 km, considerando tiempos de ida, descarga y vuelta, incluso carga mecánica con retroexcavadora y tiempo de espera del camión. Maquinària Mitjans auxiliars 3 % Costos indirectes	 2,69 0,05 0,08	 2,82
23	u de Gotero autocompensante, con un rango de presiones de 0.6-3.5 bar y un caudal de 3.7 l/h. con marcado AENOR. Totalmente instalado y comprobado. Mà d'obra Materials Mitjans auxiliars 3 % Costos indirectes	 0,19 2,05 0,04 0,07	 2,35
24	€ de Tasa por la prestación del servicio de gestión de residuos de construcción y demolición (RCD), para su valoración y/o eliminación en el ámbito territorial del consorcio de residuos de la Zona I del plan zonal de residuos de la Comunidad Valenciana. Sense descomposició 3 % Costos indirectes	 0,97 0,03	 1,00
25	m de Pasatubos realizado con tubo de PVC duro de 315mm de diámetro y 3.9mm de espesor, para cruce de vial de la red de agua potable de diámetro 200, preparados para unión por encolado, suministrado en piezas de 6m. de longitud. (Según PPTT) Colocado en zanja con sección 60x80cm, relleno de zanja de hormigón HM15 de 80cm, incluso excavación, sin incluir firme de calzada. Mà d'obra Maquinària Materials Mitjans auxiliars 3 % Costos indirectes	 40,30 3,58 57,46 2,03 3,10	 106,47
26	u de Equipo SAMCLABOX o equivalente, programador para 2 estaciones, de dimensiones 85x80x95 mm, con alimentación mediante pila de 9Vdc, comunicación con el resto de equipos del sistema mediante radiofrecuencia, grado de protección IP68, posibilidad de activación manual (mediante imán), de manera remota local (mediante consola) y de manera remota deslocalizada (mediante dispositivo conectado a internet), incluido suministro, instalación y configuración al sistema de telegestión, así como limpieza, medida la unidad en funcionamiento. Mà d'obra Materials Mitjans auxiliars 3 % Costos indirectes	 73,37 347,51 8,42 12,88	 442,18
27	u de Conexión a tubería existente de PE de diámetro 110mm. Sense descomposició 3 % Costos indirectes	 297,09 8,91	 306,00
28	u de Conexión a tubería existente de PE de diámetro 90mm. Sense descomposició 3 % Costos indirectes	 286,41 8,59	 295,00

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

Cuadro de Precios Nº 2			
Nº	DESIGNACION	IMPORTE	
		PARCIAL (Euros)	TOTAL (Euros)
29	u de Equipo repetidor SAMCLA REP006 o equivalente, de dimensiones 85x80x95mm, alimentado por energía solar fotovoltaica, comunicación con el resto de equipos del sistema mediante radiofrecuencia, grado de protección IP68, anclaje mediante soporte de acero, totalmente instalado sobre poste existente (normalmente farolas), incluso suministro, instalación y configuración de telegestión, así como limpieza, medida la unidad en funcionamiento.		
	Mà d'obra	92,28	
	Materials	324,36	
	Mitjans auxiliars	8,33	
	3 % Costos indirectes	12,75	
			437,72
30	m de Tubo flexible corrugado simple de PVC de 50mm de diámetronominal para empotrar, con un grado de protección mecánica 5, totalmente instalado, incluso ayudas de albañilería, para protección de red de riego.		
	Mà d'obra	1,81	
	Materials	2,11	
	Mitjans auxiliars	0,08	
	3 % Costos indirectes	0,12	
			4,12
31	m de Entronque aéreo subterráneo AP		
	Mà d'obra	12,98	
	Materials	11,88	
	Mitjans auxiliars	0,50	
	3 % Costos indirectes	0,76	
			26,12
32	m3 de Demolición pavimento hormigón o asfalto realizada con retroexcavadora con martillo rompedor, incluida la retirada de escombros y carga, sin incluir transporte a vertedero.		
	Mà d'obra	0,34	
	Maquinària	6,92	
	Mitjans auxiliars	0,15	
	3 % Costos indirectes	0,22	
			7,63
33	m3 de Demolición pavimento embaldosado y solera realizada con martillo manual con compresor, incluida la retirada de escombros y carga, sin incluir transporte a vertedero.		
	Mà d'obra	7,05	
	Maquinària	1,87	
	Mitjans auxiliars	0,18	
	3 % Costos indirectes	0,27	
			9,37
34	u de Colocación de puentes durante la obra para garantizar el suministro de los abonados, situados sobre fachadas hasta puntos de conexión de abonados.		
	Sense descomposició	77,67	
	3 % Costos indirectes	2,33	
			80,00

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

Cuadro de Precios Nº 2			
Nº	DESIGNACION	IMPORTE	
		PARCIAL (Euros)	TOTAL (Euros)
35	<p>u de Acometida de abastecimiento de agua desde la general a una distancia máxima de 5m. Para acometidas de 1 1/4" - 1 1/2" - 2", realizada con tubo de polietileno de 63 mm. de diámetro exterior y 50 mm. de diámetro interior, para una presión de trabajo de 10 atm, incluyendo un incremento sobre el precio del conducto del 30% en concepto de uniones y accesorios, válvula de compuerta de cierre elásticos husillo exterior, para abastecimiento de agua, de 40mm de diámetro nominal, cuerpo de fundición, presión nominal 10/16 atm. Tipo Belgicast o equivalente, con marcador AENOR, conforme a las especificaciones dispuestas en las normas ISO 5208 y UNE-EN 1074. Colocada sobre capa de relleno de arena de 15 cm. de espesor para asiento del conducto, incluso excavación y relleno posterior de la zanja, realizada con una anchura de 40cm. y 60cm. de profundidad, según NTE/IFA-13. Arqueta de 20x20cm contracerco de hierro fundido y tapa de bisagra con llave de cierre. Totalmente instalada y en correcto estado de funcionamiento.</p> <p>Mà d'obra Materials Resta d'Obra Mitjans auxiliars 3 % Costos indirectes</p>	<p>26,68 251,32 3,21 5,61 8,60</p>	295,42
36	<p>m de Tubo de polietileno de alta densidad (PE 100), negro con banda azul, de 90mm de diámetro interior, 10 atmósferas de presión de trabajo y espesor de pared 9.5mm, suministrado en barras de 12m de longitud. Con un incremento del precio del tubo del 30% en concepto de uniones, accesorios y piezas especiales. Con marcado AENOR. Según normas UNE EN 1452. Colocada en zanja prismática de sección rectangular de 60x80cm sobre cama de arena de 15cm de espesor y con medios auxiliares s/ NTE IFA-11. Sin incluir la excavación ni el relleno posterior de la zanja.</p> <p>Mà d'obra Maquinària Materials Mitjans auxiliars 3 % Costos indirectes</p>	<p>7,53 1,12 10,01 0,37 0,57</p>	19,60
37	<p>m de Tubo de polietileno de alta densidad (PE 100), negro con banda azul, de 110mm de diámetro interior, 10 atmósferas de presión de trabajo y espesor de pared 10.7mm, suministrado en barras de 12m de longitud. Con un incremento del precio del tubo del 30% en concepto de uniones, accesorios y piezas especiales. Con marcado AENOR. Según normas UNE EN 1452. Colocada en zanja prismática de sección rectangular de 60x80cm sobre cama de arena de 15cm de espesor y con medios auxiliares s/ NTE IFA-11. Sin incluir la excavación ni el relleno posterior de la zanja.</p> <p>Mà d'obra Maquinària Materials Mitjans auxiliars 3 % Costos indirectes</p>	<p>7,53 1,12 13,77 0,45 0,69</p>	23,56
38	<p>u de Válvula compuerta de cierre elástico, husillo exterior, colocada en tubería de abastecimiento de agua, de 80mm de diámetro nominal, cuerpo de fundición, presión nominal, 10/16 atm. Incluso junta y accesorios. Con marcado AENOR. Según normas ISO 5208 y UNE-EN 1074. Totalmente instalada y en correcto estado de funcionamiento.</p> <p>Mà d'obra Materials Mitjans auxiliars 3 % Costos indirectes</p>	<p>18,55 298,92 6,35 9,71</p>	333,53

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

Cuadro de Precios Nº 2			
Nº	DESIGNACION	IMPORTE	
		PARCIAL (Euros)	TOTAL (Euros)
39	<p>u de Válvula compuerta de cierre elástico, husillo exterior, colocada en tubería de abastecimiento de agua, de 100mm de diámetro nominal, cuerpo de fundición, presión nominal, 10/16 atm. Incluso junta y accesorios. Con marcado AENOR. Según normas ISO 5208 y UNE-EN 1074. Totalmente instalada y en correcto estado de funcionamiento.</p> <p>Mà d'obra Materials Mitjans auxiliars 3 % Costos indirectes</p>	<p>22,26 329,82 7,04 10,77</p>	369,89
40	<p>u de Arqueta de paso de 38x38x50 cm de dimensiones interiores, construida con fábrica de ladrillo perforado de 11.5 cm de espesor, recibido con mortero de cemento M-5 y enfoscada y enlucida interiormente con mortero de cemento GP CSIV W2, sobre solera de 10 cm de espesor de HM-30/B/20/I+Qb, formación de pendientes mínima del 2%, cerrada en la parte superior con bardo cerámico hueco machihembrado y losa de hormigón, armada con mallazo y sellada con mortero de cemento, incluso parte proporcional de accesorios, juntas, cierres herméticos y medios auxiliares, sin incluir la excavación, ni el relleno perimetral posterior, totalmente ejecutada.</p> <p>Mà d'obra Materials Mitjans auxiliars 3 % Costos indirectes</p>	<p>35,09 20,56 1,10 1,70</p>	58,45
41	<p>u de Pozo de registro circular de elementos prefabricados de hormigón en masa de 1.00 m de diámetro interior y de 2.00 m de altura útil interior, ejecutado sobre solera de hormigón HM-30/B/20/I+Qb de 20 cm de espesor con mallazo ME 20x20 Ø8-8 B500T dispuesto en su cara superior, base prefabricada de hormigón en masa con 2 entradas para conexión elástica de colectores de hasta 400 mm, anillo prefabricado con unión machihembrada y junta de goma de 50 cm de altura, remate superior con cono asimétrico para formación de brocal de pozo, incluso recibido de pates, formación de canal en el fondo del pozo, recibido de marco y tapa circular de fundición clase D-400 según UNE-EN 124, sin incluir la excavación ni el relleno perimetral posterior.</p> <p>Mà d'obra Maquinària Materials Mitjans auxiliars 3 % Costos indirectes</p>	<p>42,85 21,85 752,22 16,34 25,00</p>	858,26
42	<p>u de Imbornal sifónico en calzada, construido con sumidero prefabricado de fundición dúctil de 565x305x570 mm, sobre cama de asiento de material granular de 20 cm de espesor, relleno de hormigón HNE-15/B/20, reja con marco abatible realizada en fundición dúctil, clase C-250 según UNE-EN 124, revestida con pintura asfáltica negra y superficie antideslizante, enrasada al pavimento, incluso conexión a acometida y relleno del trasdós, sin incluir la excavación.</p> <p>Mà d'obra Maquinària Materials Mitjans auxiliars 3 % Costos indirectes</p>	<p>18,78 0,03 189,86 4,16 6,38</p>	219,21

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

Cuadro de Precios Nº 2			
Nº	DESIGNACION	IMPORTE	
		PARCIAL (Euros)	TOTAL (Euros)
43	<p>u de Paso sifónico de tubería de drenaje bajo colector existente. Construido con tubo de polietileno de diámetro 400mm incluso codos necesarios para su ejecución.</p> <p>Mà d'obra Materials Mitjans auxiliars 3 % Costos indirectes</p>	<p>108,93 432,56 10,83 16,57</p>	568,89
44	<p>m de Canalización realizada con tubo de PVC corrugado, doble pared, interior liso, de 250 mm de diámetro nominal exterior, clase SN8, rigidez nominal mayor o igual a 8 KN/m2, con unión por copa con junta elástica, colocado en el fondo de zanja, debidamente compactada y nivelada, y completamente montado y conexionado, según Pliego de Prescripciones Técnicas Generales para Tuberías de Saneamiento de Poblaciones. Sin incluir, excavación, relleno de la zanja ni compactación final.</p> <p>Mà d'obra Materials Mitjans auxiliars 3 % Costos indirectes</p>	<p>3,20 26,42 0,59 0,91</p>	31,12
45	<p>m de Canalización realizada con tubo de PVC corrugado, doble pared, interior liso, de 400 mm de diámetro nominal exterior, clase SN8, rigidez nominal mayor o igual a 8 KN/m2, con unión por copa con junta elástica, colocado en el fondo de zanja, debidamente compactada y nivelada, y completamente montado y conexionado, según Pliego de Prescripciones Técnicas Generales para Tuberías de Saneamiento de Poblaciones. Sin incluir excavación, relleno de la zanja ni compactación final.</p> <p>Mà d'obra Materials Mitjans auxiliars 3 % Costos indirectes</p>	<p>4,11 55,58 1,19 1,83</p>	62,71
46	<p>m de Canalización subterránea para línea de alumbrado bajo acera compuesto por 2 tubo/s de PVC corrugado de doble capa con guía incorporada, de 90 mm de diámetro nominal, incluso cinta señalizadora colocados en zanja sin cablear, incluso excavación de tierras para formación de zanja de 40x56cm, recubiertos con capa de hormigón HM 15 de 20cm de espesor, y relleno con tierra apisonada procedente de excavación, sin incluir pavimento de acera.</p> <p>Mà d'obra Maquinària Materials Mitjans auxiliars 3 % Costos indirectes</p>	<p>6,46 4,41 10,19 0,52 0,65</p>	22,23
47	<p>m de Canalización para red de alumbrado bajo calzada, formada por dos tubos de PVC corrugado de diámetro 90mm, colocados en zanja sobre solera de hormigón HM 15 de 5cm, sin cablear, incluso excavación de tierras para formación de la misma con sección 40x80, relleno de hormigón HM 15 de 30cm de espesor y relleno con tierraapisonada procedente de la excavación, sin incluir firme de calzada.</p> <p>Mà d'obra Maquinària Materials Mitjans auxiliars 3 % Costos indirectes</p>	<p>8,27 6,09 12,78 0,70 0,84</p>	28,68

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

Cuadro de Precios Nº 2			
Nº	DESIGNACION	IMPORTE	
		PARCIAL (Euros)	TOTAL (Euros)
48	m de Tendido de línea de cobre para alumbrado público formada por 3 conductores de fase y otro neutro de 6 mm ² de sección, con aislamiento RV 0.6/1 KV, incluso 2 conductores (fase+neutro) de 2.5 mm ² de sección para control del reductor de flujo en las lámparas, totalmente instalado, comprobado y en correcto estado de funcionamiento, según el Reglamento de Baja Tensión 2002.		
	Mà d'obra	4,73	
	Materials	2,73	
	Mitjans auxiliars	0,15	
	3 % Costos indirectes	0,23	
			7,84
49	u de Cimentación de báculo o columna de altura 7-12 m, formada por zapata de hormigón HM-20/P/20/l de dimensiones 80x80x120 cm, cuatro pernos de anclaje de 22 mm de diámetro y 70 cm de longitud para recibir placa de asiento y codo de tubo de PVC de 90mm, sin incluir la excavación, ni el relleno perimetral posterior, totalmente ejecutada.		
	Mà d'obra	18,09	
	Maquinària	0,07	
	Materials	79,69	
	Mitjans auxiliars	1,96	
	3 % Costos indirectes	2,99	
			102,80
50	u de Toma de tierra para alumbrado exterior, formada por piqueta de barra cilíndrica de acero cobreado de 1.5 m de longitud y 14.6 mm de diámetro, con conexión a borna del soporte por medio de cable de cobre desnudo de 35 mm ² , soldado a la piqueta y conexión con la línea de tierra general.		
	Mà d'obra	9,28	
	Materials	19,18	
	Mitjans auxiliars	0,57	
	3 % Costos indirectes	0,87	
			29,90
51	u de Arqueta de registro para alumbrado exterior, de dimensiones exteriores 40x40x60 cm, paredes de hormigón HM 20/B/20/l, con fondo de ladrillo cerámico perforado de 24x11.5x5cm, con orificio sumidero, sobre capa de gravilla, cubiertos con lámina de PVC de protección, marco y tapa de fundición, sin incluir excavación, totalmente instalado, conectado y en correcto estado de funcionamiento.		
	Mà d'obra	27,76	
	Materials	64,04	
	Mitjans auxiliars	1,84	
	3 % Costos indirectes	2,81	
			96,45

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

Cuadro de Precios Nº 2			
Nº	DESIGNACION	IMPORTE	
		PARCIAL (Euros)	TOTAL (Euros)
52	<p>u de Luminaria Led para alumbrado público y residencial con marcado CE, tipo innova de NOVATILUX o equivalente, para una potencia de P=60W total, flujo luminoso real de 7.568 lm, con carcasa realizada en aluminio inyectado con tratamiento anticorrosión, tensión de red 220-240 V, 50-60Hz, difusor en vidrio templado plano con protección a impactos IK10, indice de protección IP66, temperatura de color 4000ºK, de medidas 728x468x105mm, con doble cavidad interior aislada con junta de estanqueidad de silicona (LED's-Driver) para un mejor comportamiento térmico, apertura sin necesidad de herramientas, con la tornillería exterior e interior en acero inoxidable, driver regulable en potencia, reducción de flujo, programable y con posibilidad de comunicación Dali, protector individual contra sobretensiones de 20kA y 10 kV (tipo 2) independiente del que se incorpora en el driver, vida útil del LEed > 100.000h, flujo hemisferio superior: FHS < 1% y clase 1, color RAL 9022, garantía de 10 años, según UNE 60598, colocada sobre soporte de 6m de altura (no incluido), comprobada y en correcto funcionamiento según REBT y RD 1890/2008 Reglamento de eficiencia energética en instalaciones de alumbrado exterior.</p> <p>Mà d'obra Materials Mitjans auxiliars 3 % Costos indirectes</p>	<p>12,98 391,60 8,09 12,38</p>	425,05
53	<p>u de Columna para alumbrado público, de 6m de altura compuesta por dos tramos de tubos, primer tramo diámetro 120mm y segundo tramo de diámetro 75mm, color gris oscuro, Clase II y de 6mm de altura tipo Atlas de ATP o equivalente. Los tubos estarán compuestos de una estructura híbrida de acero y polímeros técnicos con la finalidad de dar alta resistencia a la oxidación y protección total contra la corriente eléctrica. La columna tendrá un brazo saliente de 50 cm a una altura de h= 5,75m, color gris oscuro, tubo en acero galvanizado de 1,5mm de pared y 60mm de diámetro recubierto con pintura de poliéster a alta temperatura de color gris oscuro, fijación a la columna mediante dos tornillos allen de acero inoxidable y métrica 10, tipo MT-50 de ATP o equivalente. Garantía de 10 años, colocada sobre cimentación (no incluida), comprobada y en correcto funcionamiento según REBT y RD 1890/2008 Reglamento de eficiencia energética en instalaciones de alumbrado exterior.</p> <p>Mà d'obra Maquinària Materials Mitjans auxiliars 3 % Costos indirectes</p>	<p>19,15 27,10 890,16 18,73 28,65</p>	983,79
54	<p>u de Hidrante bajo el nivel de tierra, fabricado en hierro fundido y pintado en rojo, con dos salidas de 70 mm de diametro nominal, con tapones y racores tipo BCN, sistema de apertura con llave de cuadrado de 25mm, entrada recta a tubería embridada DIN PN-16 de 100 mm de diámetro nominal y sistema de clapeta de retención de agua, incluso arqueta completa con cerco y tapa fabricada en hierro fundido, conforme a las especificaciones dispuestas en el Reglamento de Instalaciones de Protección contra Incendios, totalmente instalada, comprobada y en correcto funcionamiento según DB SI-4 del CTE.</p> <p>Mà d'obra Materials Mitjans auxiliars 3 % Costos indirectes</p>	<p>129,82 321,72 9,03 13,82</p>	474,39

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

Cuadro de Precios Nº 2			
Nº	DESIGNACION	IMPORTE	
		PARCIAL (Euros)	TOTAL (Euros)
55	u de Arqueta de plástico para registro de instalaciones de riego, de 65x48x31mm de dimensiones interiores con marcado AENOR, incluso arreglo de las tierras y ejecución de orificio sumidero en el fondo. Mà d'obra Materials Mitjans auxiliars 3 % Costos indirectes	14,13 38,17 1,05 1,60	54,95
56	m de Tubería de polietileno PE agrícola o industrial de presión nominal de 1,0 MPa (10 atm.) y un diámetro exterior de 32 mm. Mà d'obra Materials Mitjans auxiliars 3 % Costos indirectes	5,20 2,88 0,16 0,25	8,49
57	m de Tubería de polietileno PE agrícola o industrial de presión nominal de 1,0 MPa (10 atm.) y un diámetro exterior de 40 mm. Mà d'obra Materials Mitjans auxiliars 3 % Costos indirectes	5,94 3,41 0,19 0,29	9,83
58	m de Tubería goteo baja densidad 16,0/13,4 mm, fabricada según NORMA UNE-EN 53367. Mà d'obra Materials Mitjans auxiliars 3 % Costos indirectes	0,37 2,20 0,05 0,08	2,70
59	u de Contador de chorro múltiple para medida en instalaciones de riego y diámetro nominal 1". Con marcado AENOR. Mà d'obra Materials Mitjans auxiliars 3 % Costos indirectes	28,37 87,97 2,33 3,56	122,23
60	u de Válvula metálica construida en latón de esfera de 1", con una presión máxima de trabajo de 25 Atm, incluso comprobación. Mà d'obra Materials Mitjans auxiliars 3 % Costos indirectes	4,73 8,02 0,26 0,39	13,40
61	u de Electroválvula para riego, cuerpo de PVC y polipropileno, solenoide de bajo consumo a 24 V.C.A., con apertura manual y regulador de caudal, con conexiónroscada a 1", colocada en instalación de riego, medida la unidad en funcionamiento. Mà d'obra Materials Mitjans auxiliars 3 % Costos indirectes	8,89 22,78 0,63 0,97	33,27

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

Cuadro de Precios Nº 2			
Nº	DESIGNACION	IMPORTE	
		PARCIAL (Euros)	TOTAL (Euros)
62	<p>u de Arqueta de registro tipo DF-III para instalaciones de redes telefónicas, realizada en hormigón prefabricado armado con huecos para entrada de conductos y tapa de hormigón clase B-125 según UNE-EN 124, presión mínima soportada por las paredes 2Tn/m2, dimensiones exteriores 1290x1090 mm, dimensiones interiores 1090x900 mm y altura exterior de 1000 mm, incluso gancho de tiro, anclajes interiores para fijación de regletas y ganchos de suspensión para el soporte de cables; colocada sobre solera de hormigón HM-20/P/20/I de 10 cm de espesor (sin incluir excavación y relleno).</p> <p>Mà d'obra 25,42 Maquinària 8,94 Materials 750,72 Mitjans auxiliars 15,70 3 % Costos indirectes 24,02</p>		824,80
63	<p>u de Arqueta de registro tipo HF-III para instalaciones de redes telefónicas, realizada en hormigón prefabricado armado con huecos para entrada de conductos y tapa de hormigón clase B-125 según UNE-EN 124, presión mínima soportada por las paredes 2Tn/m2, dimensiones exteriores 960x860 mm, dimensiones interiores 800x700 mm y altura exterior de 820 mm, incluso gancho de tiro, anclajes interiores para fijación de regletas y ganchos de suspensión para el soporte de cables; colocada sobre solera de hormigón HM-20/P/20/I de 10 cm de espesor (sin incluir excavación y relleno).</p> <p>Mà d'obra 23,60 Maquinària 8,94 Materials 452,47 Mitjans auxiliars 9,70 3 % Costos indirectes 14,84</p>		509,55
64	<p>u de Arqueta de registro tipo MF para instalaciones de redes telefónicas, realizada en hormigón prefabricado armado con huecos para entrada de conductos y tapa de hormigón clase B-125 según UNE-EN 124, presión mínima soportada por las paredes 2Tn/m2, dimensiones exteriores 420x420 mm, dimensiones interiores 300x300 mm y altura exterior de 550 mm, incluso dispositivo de cierre de seguridad; colocada sobre solera de hormigón HM-20/P/20/I de 10 cm de espesor (sin incluir excavación y relleno).</p> <p>Mà d'obra 18,16 Materials 153,54 Mitjans auxiliars 3,43 3 % Costos indirectes 5,25</p>		180,38
65	<p>m de Canalización para TELEFÓNICA, formada por dos tubos rígidos de PVC, de 110mm de diámetro nominal, para canalización enterrada en acera, con un grado de protección mecánica 7, totalmente instalado, incluso ayudas de albañilería sin incluir cableado, colocados en zanja, incluso excavación de tierras para formación de la misma con sección 45x75cm, relleno de hormigón HM15 de 45cm de espesor, y relleno con tierra apisonada procedente de la excavación, sin incluir firme de acera, según la normativa vigente para Infraestructuras Comunes de Telecomunicaciones, Real Decreto 401/20</p> <p>Mà d'obra 2,35 Maquinària 5,72 Materials 21,02 Mitjans auxiliars 0,72 3 % Costos indirectes 0,89</p>		30,70

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

Cuadro de Precios Nº 2			
Nº	DESIGNACION	IMPORTE	
		PARCIAL (Euros)	TOTAL (Euros)
66	m de Canalización para TELEFÓNICA, formada por cuatro tubos rígidos de PVC, de 110mm de diámetro nominal y 2 tubos rígidos de PVC, de 63mm de diámetro nominal, para canalización enterrada en acera, con un grado de protección mecánica 7, totalmente instalado, incluso ayudas de albañilería sin incluir cableado, colocados en zanja, incluso excavación de tierras para formación de la misma con sección 45x75cm, relleno de hormigón HM15 de 45cm de espesor, y relleno con tierra apisonada procedente de la excavación, sin incluir firme de acera, según la normativa vigente para Infraestructuras Comunes de Telecomunicaciones, Real Decreto 401/2003.		
	Mà d'obra	2,35	
	Maquinària	5,72	
	Materials	32,24	
	Mitjans auxiliars	0,95	
	3 % Costos indirectes	1,24	
			42,50
67	u de Replanteo, presentación y plantación de árbol caducifolio de entre 10-12 cm de perímetro de tronco a 1 m del suelo en contenedor o cepellón en hoyo de 60x60x60cm realizado en terreno blando mediante medios mecánicos, relleno con tierras propias y un 50% de tierra vegetal fertilizada, apisonado de la tierra y primer riego, sin incluir el suministro del árbol.		
	Mà d'obra	7,11	
	Maquinària	0,45	
	Materials	1,70	
	Mitjans auxiliars	0,19	
	3 % Costos indirectes	0,28	
			9,73
68	u de Entutorado de árbol mediante 1 poste de madera tratada de 250 cm de altura y 60mm de diámetro clavado en el fondo del hoyo de plantación y la colocación de bandas elásticas de fijación.		
	Mà d'obra	6,30	
	Materials	12,60	
	Mitjans auxiliars	0,38	
	3 % Costos indirectes	0,58	
			19,86
69	u de Suministro de Magnolia (x) soulangeana de calibre 10-12 formado en tronco y copa con altura de cruz de al menos 2200mm suministrada en contenedor de 40l., transporte incluido.		
	Materials	150,00	
	Mitjans auxiliars	3,00	
	3 % Costos indirectes	4,59	
			157,59
70	u de Bordillo-alcorque de 120x120cm de hormigón colocado sobre lecho de hormigón HNE-15/B/20, rejuntado con mortero de cemento M-5.		
	Mà d'obra	31,79	
	Maquinària	0,08	
	Materials	32,65	
	Mitjans auxiliars	1,28	
	3 % Costos indirectes	1,97	
			67,77
71	m de Bordillo recto DC C5 25x15 R5 bicapa, sobre lecho de hormigón de resistencia característica 20 N/mm2, rejuntado con mortero de cemento M-5.		
	Mà d'obra	7,74	
	Maquinària	1,15	
	Materials	7,70	
	Mitjans auxiliars	0,33	
	3 % Costos indirectes	0,51	
			17,43

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

Cuadro de Precios Nº 2			
Nº	DESIGNACION	IMPORTE	
		PARCIAL (Euros)	TOTAL (Euros)
72	m de Bordillo rebajado DC C7 25x20 R5 bicapa, sobre lecho de hormigón de resistencia característica 20 N/mm2, rejuntado con mortero de cemento M-5. Mà d'obra Maquinària Materials Mitjans auxiliars 3 % Costos indirectes	 7,74 1,15 7,90 0,34 0,51	 17,64
73	m de Rigola recta DC R4 20x40 R5, sobre lecho de hormigón de resistencia característica 20 N/mm2, rejuntado con mortero de cemento M-5. Mà d'obra Maquinària Materials Mitjans auxiliars 3 % Costos indirectes	 4,11 0,58 6,54 0,22 0,34	 11,79
74	m2 de Pavimento clase 3 según DB SUA-1 del CTE, realizado con baldosas de cemento hidráulicas 4 Pastillas de color Rojo colocadas sobre losa de hormigón, tomadas con mortero de cemento M-5, incluso rejuntado con lechada de cemento, eliminación de restos y limpieza, según NTE/RSR-4. Mà d'obra Materials Mitjans auxiliars 3 % Costos indirectes	 8,08 8,75 0,33 0,51	 17,67
75	m2 de Pavimento clase 3 según DB SUA-1 del CTE, realizada con baldosas de terrazo para uso exterior, grano pétreo, de 40x40cm, tonos oscuros, colocado sobre losa de hormigón, tomadas con mortero de cemento M-5, incluso rejuntado con lechada de cemento coloreada con la misma tonalidad de las baldosas, eliminación de restos y limpieza, según NTE/RSR-6. Mà d'obra Materials Mitjans auxiliars 3 % Costos indirectes	 14,64 15,78 0,59 0,93	 31,94
76	m3 de Extendido y compactado de la primera capa de zahorra artificial realizado con equipo compuesto por una motoniveladora de 220 CV y un rodillo compactador autopropulsado de 17 T, incluso humectación y/o desecación, sin incluir el transporte de material. Mà d'obra Maquinària Materials Mitjans auxiliars 3 % Costos indirectes	 0,17 3,14 11,14 0,29 0,44	 15,18

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

Cuadro de Precios Nº 2			
Nº	DESIGNACION	IMPORTE	
		PARCIAL (Euros)	TOTAL (Euros)
77	<p>m2 de Firme constituido por: 0.05 m de Mezcla bituminosa Densa en rodadura. 0.07 m de Mezcla bituminosa Semidensa en capa base. 0.4 m de Zahorra artificial.</p> <p>Extendido y compactación de mezcla bituminosa en caliente tipo AC 16 surf B50/70 D con árido calizo, con un rendimiento de 150-300 t/día, sin incluir el transporte de la mezcla al punto de vertido.</p> <p>Riego de adherencia con emulsión catiónica C60B3 con un índice de rotura < 50-100 con una dotación de 250 g/m2 de betún residual, compuesto por un 60% de betún puro y un contenido menor o igual de 2% de fluidificante, sin incluir transporte de material.</p> <p>Extendido y compactación de mezcla bituminosa en caliente tipo AC 22 base B50/70 S con árido calizo, con un rendimiento de 150-300 t/día, sin incluir el transporte de la mezcla al punto de vertido.</p> <p>Riego de imprimación realizado con emulsión catiónica C60BF5 con un índice de rotura <120-180 con una dotación de 500 g/m2 de betún residual, compuesto por un 60% de betún y un contenido menor o igual de 8% de fluidificante, sin incluir transporte de material.</p> <p>Extendido y compactado de zahorra artificial realizado con equipo medio, incluso humectación y/o desecación, sin incluir el transporte de material.</p> <p>Mà d'obra 2,73 Maquinària 10,08 Materials 15,63 Mitjans auxiliars 0,85 3 % Costos indirectes 0,88</p>		30,17
78	<p>u de Suministro y colocación de alcorque rectangular de fundición, con acabado oxidado tipo corten, de dimensiones 80x80 cm, incluso fijaciones, completamente montado.</p> <p>Mà d'obra 15,21 Maquinària 13,41 Materials 117,42 Mitjans auxiliars 2,92 3 % Costos indirectes 4,47</p>		153,43
79	<p>u de Papelera de chapa de acero perforada, con zincado electrolítico y acabado con pintura de poliéster, de 2mm de espesor con cubeta de Ø37x54 cm, descarga por volcado con llave de seguridad, con estructura en tubo de acero de 40 mm de espesor y 80 cm de altura, incluso elementos de fijación, totalmente montada.</p> <p>Mà d'obra 5,89 Materials 50,00 Mitjans auxiliars 1,12 3 % Costos indirectes 1,71</p>		58,72
80	<p>u de Captafaros con un catadióptrico de 18 cm2 por cara y superficie resistente a la abrasión, fijado sobre calzada con adhesivo de dos componentes, incluso preparación de la superficie.</p> <p>Mà d'obra 1,20 Materials 2,94 Mitjans auxiliars 0,08 3 % Costos indirectes 0,13</p>		4,35

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

Cuadro de Precios Nº 2			
Nº	DESIGNACION	IMPORTE	
		PARCIAL (Euros)	TOTAL (Euros)
81	m de Marca vial longitudinal permanente, tipo P-RR, de 15 cm de ancho, retrorreflectante en seco, con humedad y con lluvia, no estructurada, ejecutada con pintura blanca acrílica en disolvente, aplicada por pulverización, incluso preparación de la superficie y premarcaje, según la Guía para el proyecto y ejecución de obras de señalización horizontal del Ministerio de Fomento. Mà d'obra Maquinària Materials Mitjans auxiliars 3 % Costos indirectes	 0,19 0,60 0,38 0,02 0,04	 1,23
82	m2 de Marca vial superficial permanente, tipo P-RR, retrorreflectante en seco, con humedad y con lluvia, no estructurada, ejecutada con pintura blanca acrílica en disolvente, aplicada manualmente, incluso preparación de la superficie y premarcaje, según la Guía para el proyecto y ejecución de obras de señalización horizontal del Ministerio de Fomento. Mà d'obra Maquinària Materials Mitjans auxiliars 3 % Costos indirectes	 3,84 6,58 2,51 0,26 0,40	 13,59
83	u de Señal cuadrada de 900 mm de lado, con un nivel de retrorreflexión 1, fijada mecánicamente a poste de sustentación de acero galvanizado de 120x60x3 mm, colocado hincado, incluso elementos de sujeción, tornillería y piezas especiales necesarias. Mà d'obra Maquinària Materials Mitjans auxiliars 3 % Costos indirectes	 9,08 4,26 154,93 3,37 5,15	 176,79
84	u de Señal octogonal de 900 mm de doble apotema, con un nivel de retrorreflexión 1, fijada mecánicamente a poste de sustentación de acero galvanizado de 100x50x3 mm, colocado hincado, incluso elementos de sujeción, tornillería y piezas especiales necesarias. Mà d'obra Maquinària Materials Mitjans auxiliars 3 % Costos indirectes	 9,08 4,26 130,13 2,87 4,39	 150,73
85	m3 de Extendido y compactado de la segunda capa de zahorra artificial realizado con equipo compuesto por una motoniveladora de 220 CV y un rodillo compactador autopropulsado de 17 T, incluso humectación y/o desecación, sin incluir el transporte de material. Mà d'obra Maquinària Materials Mitjans auxiliars 3 % Costos indirectes	 0,17 3,14 11,14 0,29 0,44	 15,18

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

Cuadro de Precios Nº 2

MEDICIONES Y PRESUPUESTO

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

1 MOVIMIENTO DE TIERRAS

Calle Valencia tramo SUR

Código	Ud	Denominación	Medición			Precio	Total
1.1 UDUF.2caa	m3	Demolición pavimento embaldosado y solera realizada con martillo manual con compresor, incluida la retirada de escombros y carga, sin incluir transporte a vertedero.					
Comentario	P.lg.	Largo	Ancho	Alto	Subtotal		
acera existente	1,00	4,50	1,50	0,20	1,35		
	1,00	15,20		0,20	3,04		
	1,00	26,12		0,20	5,22		
	1,00	15,25		0,20	3,05		
	1,00	10,20		0,20	2,04		
	1,00	47,00		0,20	9,40		
		Total m3			24,10	9,37	225,82
1.2 UDUF.2bab	m3	Demolición pavimento hormigón o asfalto realizada con retroexcavadora con martillo rompedor, incluida la retirada de escombros y carga, sin incluir transporte a vertedero.					
Comentario	P.lg.	Largo	Ancho	Alto	Subtotal		
	1,00	1.236,90		0,20	247,38		
		Total m3			247,38	7,63	1.887,51
1.3 AMME.1aba	m3	Excavación en tierras a cielo abierto mediante pala cargadora, en una profundidad < 6 m, incluida la retirada de material y carga, sin incluir transporte.					
Comentario	P.lg.	Largo	Ancho	Alto	Subtotal		
	1,00	1.400,00		0,40	560,00		
		Total m3			560,00	1,24	694,40
1.4 DESM.1	u	Retirada de señales de tráfico y pilonas, incluso carga, transporte, descarga y acopio en el almacén municipal.					
Comentario	P.lg.	Largo	Ancho	Alto	Subtotal		
	26,00				26,00		
		Total u			26,00	25,00	650,00
1.5 DERR.1	u	Formación de estructura y cerramiento para mantenimiento parcial de edificación existente compuesto por la demolición del pavimento y de la solera de hormigón, la excavación a mano de zanja en suelo, relleno de hormigón con parilla para cimentación previa capa de limpieza, muro de carga de bloque de hormigón con motero expansivo incluso zuncho, corte a mano de vigueta de hormigón y reparación de cubierta.					
Comentario	P.lg.	Largo	Ancho	Alto	Subtotal		
Reconstrucción de cerramiento	1,00				1,00		
		Total u			1,00	5.078,68	5.078,68
1.6 EADF.2aab	m3	Demolición de fábrica, con martillo neumático, con retirada de escombros y carga, sin incluir transporte a vertedero, según NTE/ADD-9.					
Comentario	P.lg.	Largo	Ancho	Alto	Subtotal		
Demolición de parte de vivienda (superficie fuera de ordenación)	1,00	35,00		3,00	105,00		
		Total m3			105,00	33,37	3.503,85

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

2 FIRMES Y PAVIMENTOS

Calle Valencia tramo SUR

Código	Ud	Denominación	Medición			Precio	Total
2.1 UPCG.1b	m3	Extendido y compactado de la primera capa de zahorra artificial realizado con equipo compuesto por una motoniveladora de 220 CV y un rodillo compactador autopropulsado de 17 T, incluso humectación y/o desecación, sin incluir el transporte de material.					
Comentario	P.lg.	Largo	Ancho	Alto	Subtotal		
Aceras	1,00	325,55		0,20	65,11		
	1,00	297,20		0,20	59,44		
Aparcamient o	1,00	43,60		0,20	8,72		
	1,00	48,15		0,20	9,63		
	1,00	122,50		0,20	24,50		
			Total m3		167,40	15,18	2.541,13
2.2 ZAHO.2	m3	Extendido y compactado de la segunda capa de zahorra artificial realizado con equipo compuesto por una motoniveladora de 220 CV y un rodillo compactador autopropulsado de 17 T, incluso humectación y/o desecación, sin incluir el transporte de material.					
Comentario	P.lg.	Largo	Ancho	Alto	Subtotal		
Aceras	1,00	325,55		0,20	65,11		
	1,00	297,20		0,20	59,44		
Aparcamient o	1,00	43,60		0,20	8,72		
	1,00	48,15		0,20	9,63		
	1,00	122,50		0,20	24,50		
			Total m3		167,40	15,18	2.541,13
2.3 ECSS11bbaa...	m2	Solera de 20cm de espesor, de hormigón HA-25/P/40/I fabricado en central, vertido mediante bomba, armada con malla electrosoldada de 15x15cm y 5 mm de diámetro, de acero B 500 T, extendido sobre lámina aislante de polietileno; realizada sobre capa base existente (no incluida en este precio). Incluso curado y vibrado del hormigón con regla vibrante, formación de juntas de hormigonado y fratasado o ruleteado de la misma, según EHE-08.					
Comentario	P.lg.	Largo	Ancho	Alto	Subtotal		
Aparcamient o	1,00	43,60			43,60		
	1,00	48,15			48,15		
	1,00	122,50			122,50		
			Total m2		214,25	28,55	6.116,84
2.4 ECSS11aaba...	m2	Solera de 15cm de espesor, de hormigón HM-20/B/40/I fabricado en central, vertido directamente desde camión, extendido sobre lámina aislante de polietileno; realizada sobre capa base existente (no incluida en este precio). Incluso curado y vibrado del hormigón con regla vibrante, formación de juntas de hormigonado y plancha de poliestireno expandido para la ejecución de juntas de contorno, colocada alrededor de cualquier elemento que interrumpa la solera, como pilares y muros, terminación mediante reglado, según EHE-08.					
Comentario	P.lg.	Largo	Ancho	Alto	Subtotal		
Aceras	1,00	325,55			325,55		
	1,00	297,20			297,20		
			Total m2		622,75	18,52	11.533,33

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

2 FIRMES Y PAVIMENTOS

Calle Valencia tramo SUR

Código	Ud	Denominación	Medición	Precio	Total
2.5 UPPI.2eab	m2	<p>Firme constituido por: 0.05 m de Mezcla bituminosa Densa en rodadura. 0.07 m de Mezcla bituminosa Semidensa en capa base. 0.4 m de Zahorra artificial.</p> <p>Extendido y compactación de mezcla bituminosa en caliente tipo AC 16 surf B50/70 D con árido calizo, con un rendimiento de 150-300 t/día, sin incluir el transporte de la mezcla al punto de vertido.</p> <p>Riego de adherencia con emulsión catiónica C60B3 con un índice de rotura < 50-100 con una dotación de 250 g/m2 de betún residual, compuesto por un 60% de betún puro y un contenido menor o igual de 2% de fluidificante, sin incluir transporte de material.</p> <p>Extendido y compactación de mezcla bituminosa en caliente tipo AC 22 base B50/70 S con árido calizo, con un rendimiento de 150-300 t/día, sin incluir el transporte de la mezcla al punto de vertido.</p> <p>Riego de imprimación realizado con emulsión catiónica C60BF5 con un índice de rotura <120-180 con una dotación de 500 g/m2 de betún residual, compuesto por un 60% de betún y un contenido menor o igual de 8% de fluidificante, sin incluir transporte de material.</p> <p>Extendido y compactado de zahorra artificial realizado con equipo medio, incluso humectación y/o desecación, sin incluir el transporte de material.</p>			
Comentario	P.lg.	Largo	Ancho	Alto	Subtotal
calzada	1,00	562,00			562,00
			Total m2		562,00
				30,17	16.955,54
2.6 UPCE.5bdb	m2	<p>Pavimento clase 3 según DB SUA-1 del CTE, realizada con baldosas de terrazo para uso exterior, grano pétreo, de 40x40cm, tonos oscuros, colocado sobre losa de hormigón, tomadas con mortero de cemento M-5, incluso rejuntado con lechada de cemento coloreada con la misma tonalidad de las baldosas, eliminación de restos y limpieza, según NTE/RSR-6.</p>			
Comentario	P.lg.	Largo	Ancho	Alto	Subtotal
aceras	1,00	31,57			31,57
	4,00	4,80			19,20
	1,00	200,80			200,80
	1,00	37,40			37,40
	1,00	38,80			38,80
	1,00	172,80			172,80
	1,00	32,40			32,40
			Total m2		532,97
				31,94	17.023,06
2.7 UPCE.1db	m2	<p>Pavimento clase 3 según DB SUA-1 del CTE, realizado con baldosas de cemento hidráulicas 4 Pastillas de color Rojo colocadas sobre losa de hormigón, tomadas con mortero de cemento M-5, incluso rejuntado con lechada de cemento, eliminación de restos y limpieza, según NTE/RSR-4.</p>			
Comentario	P.lg.	Largo	Ancho	Alto	Subtotal
Direccional	4,00	3,65			14,60
Botón	4,00	2,40			9,60
			Total m2		24,20
				17,67	427,61
2.8 UPCB.4gb	m	<p>Bordillo recto DC C5 25x15 R5 bicapa, sobre lecho de hormigón de resistencia característica 20 N/mm2, rejuntado con mortero de cemento M-5.</p>			
Comentario	P.lg.	Largo	Ancho	Alto	Subtotal
acera oeste	1,00	99,34			99,34
acera este	1,00	105,10			105,10
			Total m		204,44
				17,43	3.563,39

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

2 FIRMES Y PAVIMENTOS

Calle Valencia tramo SUR

Código	Ud	Denominación	Medición			Precio	Total
2.9 UPCB.4ib	m	Bordillo rebajado DC C7 25x20 R5 bicapa, sobre lecho de hormigón de resistencia característica 20 N/mm2, rejuntado con mortero de cemento M-5.					
Comentario	P.lg.	Largo	Ancho	Alto	Subtotal		
bordillo montable para vados	1,00	14,00			14,00		
	3,00	2,00			6,00		
	1,00	4,00			4,00		
	2,00	3,00			6,00		
			Total m		30,00	17,64	529,20
2.10 UPCB.4ib	m	Rigola recta DC R4 20x40 R5, sobre lecho de hormigón de resistencia característica 20 N/mm2, rejuntado con mortero de cemento M-5.					
Comentario	P.lg.	Largo	Ancho	Alto	Subtotal		
acera oeste	1,00	90,15			90,15		
acera este	1,00	91,45			91,45		
			Total m		181,60	11,79	2.141,06
2.11 UPCB.1a	u	Bordillo-alcorque de 120x120cm de hormigón colocado sobre lecho de hormigón HNE-15/B/20, rejuntado con mortero de cemento M-5.					
Comentario	P.lg.	Largo	Ancho	Alto	Subtotal		
	6,00				6,00		
	6,00				6,00		
			Total u		12,00	67,77	813,24

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

3 RED DE SANEAMIENTO

Calle Valencia tramo SUR

Código	Ud	Denominación	Medición	Precio	Total		
3.1 AMME.2bcba	m3	Excavación de zanja mediante retroexcavadora con martillo rompedor en tránsito-medio con un ancho de 60 - 80 cm, incluida la retirada de material y sin incluir la carga y transporte.					
Comentario	P.lg.	Largo	Ancho	Alto	Subtotal		
conexión	4,00	4,00	0,60	1,50	14,40		
	5,00	4,00	0,60	1,50	18,00		
colector 1	1,00	65,00	0,80	1,70	88,40		
	1,00	10,00	0,80	1,70	13,60		
colector 2	1,00	65,00	0,80	1,70	88,40		
	1,00	10,00	0,80	1,70	13,60		
Total m3					236,40	19,56	4.623,98
3.2 AMMR.5ca	m3	Relleno de zanja con arena y compactada con bandeja vibrante.					
Comentario	P.lg.	Largo	Ancho	Alto	Subtotal		
conexión	4,00	4,00	0,60	0,15	1,44		
	5,00	4,00	0,60	0,15	1,80		
colector 1	1,00	65,00	0,80	0,15	7,80		
	1,00	10,00	0,80	0,15	1,20		
colector 2	1,00	65,00	0,80	0,15	7,80		
	1,00	10,00	0,80	0,15	1,20		
Total m3					21,24	25,75	546,93
3.3 AMMR.5aa	m3	Relleno de zanja con tierra propia de excavación y compactada con bandeja vibrante.					
Comentario	P.lg.	Largo	Ancho	Alto	Subtotal		
conexión	4,00	4,00	0,60	0,85	8,16		
	5,00	4,00	0,60	0,85	10,20		
colector 1	1,00	65,00	0,80	1,15	59,80		
	1,00	10,00	0,80	0,65	5,20		
colector 2	1,00	65,00	0,80	1,15	59,80		
	1,00	10,00	0,80	0,65	5,20		
Total m3					148,36	7,50	1.112,70
3.4 AMMR.6bbb	m3	Relleno de zanja con hormigón HNE-15/B/20, vertido directamente desde camión.					
Comentario	P.lg.	Largo	Ancho	Alto	Subtotal		
colector 1	1,00	10,00	0,80	0,50	4,00		
colector 2	1,00	10,00	0,80	0,50	4,00		
Total m3					8,00	73,56	588,48
3.5 UICC.5bec	m	Canalización realizada con tubo de PVC corrugado, doble pared, interior liso, de 400 mm de diámetro nominal exterior, clase SN8, rigidez nominal mayor o igual a 8 KN/m2, con unión por copa con junta elástica, colocado en el fondo de zanja, debidamente compactada y nivelada, y completamente montado y conexionado, según Pliego de Prescripciones Técnicas Generales para Tuberías de Saneamiento de Poblaciones. Sin incluir excavación, relleno de la zanja ni compactación final.					
Comentario	P.lg.	Largo	Ancho	Alto	Subtotal		
colector 1	1,00	65,00			65,00		
	1,00	10,00			10,00		
colector 2	1,00	65,00			65,00		
	1,00	10,00			10,00		
Total m					150,00	62,71	9.406,50

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

3 RED DE SANEAMIENTO

Calle Valencia tramo SUR

Código	Ud	Denominación	Medición			Precio	Total	
3.6 UICC.5bcc	m	Canalización realizada con tubo de PVC corrugado, doble pared, interior liso, de 250 mm de diámetro nominal exterior, clase SN8, rigidez nominal mayor o igual a 8 KN/m ² , con unión por copa con junta elástica, colocado en el fondo de zanja, debidamente compactada y nivelada, y completamente montado y conexionado, según Pliego de Prescripciones Técnicas Generales para Tuberías de Saneamiento de Poblaciones. Sin incluir, excavación, relleno de la zanja ni compactación final.						
Comentario	P.lg.	Largo	Ancho	Alto	Subtotal			
conexiones	4,00	4,00			16,00			
	5,00	4,00			20,00			
					Total m	36,00	31,12	1.120,32
3.7 UICA.8aaecb	u	Pozo de registro circular de elementos prefabricados de hormigón en masa de 1.00 m de diámetro interior y de 2.00 m de altura útil interior, ejecutado sobre solera de hormigón HM-30/B/20/I+Qb de 20 cm de espesor con mallazo ME 20x20 Ø8-8 B500T dispuesto en su cara superior, base prefabricada de hormigón en masa con 2 entradas para conexión elástica de colectores de hasta 400 mm, anillo prefabricado con unión machihembrada y junta de goma de 50 cm de altura, remate superior con cono asimétrico para formación de brocal de pozo, incluso recibido de pates, formación de canal en el fondo del pozo, recibido de marco y tapa circular de fundición clase D-400 según UNE-EN 124, sin incluir la excavación ni el relleno perimetral posterior.						
Comentario	P.lg.	Largo	Ancho	Alto	Subtotal			
	8,00				8,00			
					Total u	8,00	858,26	6.866,08
3.8 UICA.1baa	u	Arqueta de paso de 38x38x50 cm de dimensiones interiores, construida con fábrica de ladrillo perforado de 11.5 cm de espesor, recibido con mortero de cemento M-5 y enfoscada y enlucida interiormente con mortero de cemento GP CSIV W2, sobre solera de 10 cm de espesor de HM-30/B/20/I+Qb, formación de pendientes mínima del 2%, cerrada en la parte superior con bardo cerámico hueco machihembrado y losa de hormigón, armada con mallazo y sellada con mortero de cemento, incluso parte proporcional de accesorios, juntas, cierres herméticos y medios auxiliares, sin incluir la excavación, ni el relleno perimetral posterior, totalmente ejecutada.						
Comentario	P.lg.	Largo	Ancho	Alto	Subtotal			
acometidas	5,00				5,00			
	4,00				4,00			
					Total u	9,00	58,45	526,05

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

4 RED DE DRENAJE

Calle Valencia tramo SUR

Código	Ud	Denominación	Medición	Precio	Total		
4.1 AMME.2bcba	m3	Excavación de zanja mediante retroexcavadora con martillo rompedor en tránsito-medio con un ancho de 60 - 80 cm, incluida la retirada de material y sin incluir la carga y transporte.					
Comentario	P.lg.	Largo	Ancho	Alto	Subtotal		
colector	1,00	60,00	0,60	1,70	61,20		
colector							
cruce	1,00	15,00	0,60	1,70	15,30		
conex. imb.	6,00	4,00	0,40	1,50	14,40		
conex. fut.	1,00	10,00	0,60	1,70	10,20		
conex. acom.							
pluv.	8,00	8,00	0,40	1,50	38,40		
			Total m3	139,50	19,56	2.728,62	
4.2 AMMR.5ca	m3	Relleno de zanja con arena y compactada con bandeja vibrante.					
Comentario	P.lg.	Largo	Ancho	Alto	Subtotal		
colector	1,00	60,00	0,60	0,15	5,40		
colector							
cruce	1,00	15,00	0,60	0,15	1,35		
conexión							
imbornales	6,00	4,00	0,40	0,15	1,44		
conexión fut.	1,00	10,00	0,60	0,15	0,90		
conexión							
acometidas							
pluv.	8,00	8,00	0,40	0,15	3,84		
			Total m3	12,93	25,75	332,95	
4.3 AMMR.5aa	m3	Relleno de zanja con tierra propia de excavación y compactada con bandeja vibrante.					
Comentario	P.lg.	Largo	Ancho	Alto	Subtotal		
colector	1,00	60,00	0,60	1,15	41,40		
colector							
cruce	1,00	15,00	0,60	0,65	5,85		
conexión							
imbornales	6,00	4,00	0,40	0,75	7,20		
conexión fut.	1,00	10,00	0,60	1,15	6,90		
conexión							
acometidas							
pluv.	8,00	8,00	0,40	0,75	19,20		
			Total m3	80,55	7,50	604,13	
4.4 UICC.5bec	m	Canalización realizada con tubo de PVC corrugado, doble pared, interior liso, de 400 mm de diámetro nominal exterior, clase SN8, rigidez nominal mayor o igual a 8 KN/m2, con unión por copa con junta elástica, colocado en el fondo de zanja, debidamente compactada y nivelada, y completamente montado y conexionado, según Pliego de Prescripciones Técnicas Generales para Tuberías de Saneamiento de Poblaciones. Sin incluir excavación, relleno de la zanja ni compactación final.					
Comentario	P.lg.	Largo	Ancho	Alto	Subtotal		
colector	1,00	60,00			60,00		
colector							
cruce	1,00	15,00			15,00		
conexión fut.	1,00	10,00			10,00		
			Total m		85,00	62,71	5.330,35

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

4 RED DE DRENAJE

Calle Valencia tramo SUR

Código	Ud	Denominación	Medición			Precio	Total
4.5 UICC.5bcc	m	Canalización realizada con tubo de PVC corrugado, doble pared, interior liso, de 250 mm de diámetro nominal exterior, clase SN8, rigidez nominal mayor o igual a 8 KN/m2, con unión por copa con junta elástica, colocado en el fondo de zanja, debidamente compactada y nivelada, y completamente montado y conexionado, según Pliego de Prescripciones Técnicas Generales para Tuberías de Saneamiento de Poblaciones. Sin incluir, excavación, relleno de la zanja ni compactación final.					
Comentario	P.lg.	Largo	Ancho	Alto	Subtotal		
conexión imbornales	6,00	4,00			24,00		
conexión acometidas pluv.	8,00	8,00			64,00		
			Total m		88,00	31,12	2.738,56
4.6 AMMR.6bbb	m3	Relleno de zanja con hormigón HNE-15/B/20, vertido directamente desde camión.					
Comentario	P.lg.	Largo	Ancho	Alto	Subtotal		
colector cruce	1,00	15,00	0,60	0,50	4,50		
			Total m3		4,50	73,56	331,02
4.7 UICA.8aaecb	u	Pozo de registro circular de elementos prefabricados de hormigón en masa de 1.00 m de diámetro interior y de 2.00 m de altura útil interior, ejecutado sobre solera de hormigón HM-30/B/20/1+Qb de 20 cm de espesor con mallazo ME 20x20 Ø8-8 B500T dispuesto en su cara superior, base prefabricada de hormigón en masa con 2 entradas para conexión elástica de colectores de hasta 400 mm, anillo prefabricado con unión machihembrada y junta de goma de 50 cm de altura, remate superior con cono asimétrico para formación de brocal de pozo, incluso recibido de pates, formación de canal en el fondo del pozo, recibido de marco y tapa circular de fundición clase D-400 según UNE-EN 124, sin incluir la excavación ni el relleno perimetral posterior.					
Comentario	P.lg.	Largo	Ancho	Alto	Subtotal		
	5,00				5,00		
			Total u		5,00	858,26	4.291,30
4.8 UICA13aa	u	Imbornal sifónico en calzada, construido con sumidero prefabricado de fundición dúctil de 565x305x570 mm, sobre cama de asiento de material granular de 20 cm de espesor, relleno de hormigón HNE-15/B/20, reja con marco abatible realizada en fundición dúctil, clase C-250 según UNE-EN 124, revestida con pintura asfáltica negra y superficie antideslizante, enrasada al pavimento, incluso conexión a acometida y relleno del trasdós, sin incluir la excavación.					
Comentario	P.lg.	Largo	Ancho	Alto	Subtotal		
	6,00				6,00		
			Total u		6,00	219,21	1.315,26
4.9 UICA15a	u	Paso sifónico de tubería de drenaje bajo colector existente. Construido con tubo de polietileno de diámetro 400mm incluso codos necesarios para su ejecución.					
Comentario	P.lg.	Largo	Ancho	Alto	Subtotal		
	1,00				1,00		
			Total u		1,00	568,89	568,89
4.10 UICA.1baa	u	Arqueta de paso de 38x38x50 cm de dimensiones interiores, construida con fábrica de ladrillo perforado de 11.5 cm de espesor, recibido con mortero de cemento M-5 y enfoscada y enlucida interiormente con mortero de cemento GP CSIV W2, sobre solera de 10 cm de espesor de HM-30/B/20/1+Qb, formación de pendientes mínima del 2%, cerrada en la parte superior con bardo cerámico hueco machihembrado y losa de hormigón, armada con mallazo y sellada con mortero de cemento, incluso parte proporcional de accesorios, juntas, cierres herméticos y medios auxiliares, sin incluir la excavación, ni el relleno perimetral posterior, totalmente ejecutada.					
Comentario	P.lg.	Largo	Ancho	Alto	Subtotal		
acometidas pluviales	8,00				8,00		
			Total u		8,00	58,45	467,60

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

5 RED DE ABASTECIMIENTO DE AGUA

Calle Valencia tramo SUR

Código	Ud	Denominación	Medición	Precio	Total
5.1 UIA_PROV	u	Colocación de puentes durante la obra para garantizar el suministro de los abonados, situados sobre fachadas hasta puntos de conexión de abonados.			
Comentario	P.lg.	Largo	Ancho	Alto	Subtotal
	6,00				6,00
			Total u		6,00
				80,00	480,00
5.2 AMME.2bcba	m3	Excavación de zanja mediante retroexcavadora con martillo rompedor en tránsito-medio con un ancho de 60 - 80 cm, incluida la retirada de material y sin incluir la carga y transporte.			
Comentario	P.lg.	Largo	Ancho	Alto	Subtotal
	1,00	60,00	0,60	0,80	28,80
	1,00	15,00	0,60	0,80	7,20
	1,00	14,00	0,60	0,80	6,72
			Total m3		42,72
				19,56	835,60
5.3 AMMR.5aa	m3	Relleno de zanja con tierra propia de excavación y compactada con bandeja vibrante.			
Comentario	P.lg.	Largo	Ancho	Alto	Subtotal
	1,00	60,00	0,60	0,50	18,00
	1,00	15,00	0,60	0,50	4,50
	1,00	14,00	0,60	0,50	4,20
			Total m3		26,70
				7,50	200,25
5.4 AMMR.5ca	m3	Relleno de zanja con arena y compactada con bandeja vibrante.			
Comentario	P.lg.	Largo	Ancho	Alto	Subtotal
	1,00	60,00	0,60	0,15	5,40
	1,00	15,00	0,60	0,15	1,35
	1,00	14,00	0,60	0,15	1,26
			Total m3		8,01
				25,75	206,26
5.5 UIAC.5abba	m	Tubo de polietileno de alta densidad (PE 100), negro con banda azul, de 90mm de diámetro interior, 10 atmósferas de presión de trabajo y espesor de pared 9.5mm, suministrado en barras de 12m de longitud. Con un incremento del precio del tubo del 30% en concepto de uniones, accesorios y piezas especiales. Con marcado AENOR. Según normas UNE EN 1452. Colocada en zanja prismática de sección rectangular de 60x80cm sobre cama de arena de 15cm de espesor y con medios auxiliares s/ NTE IFA-11. Sin incluir la excavación ni el relleno posterior de la zanja.			
Comentario	P.lg.	Largo	Ancho	Alto	Subtotal
	1,00	15,00			15,00
			Total m		15,00
				19,60	294,00
5.6 UIAC.5bbba	m	Tubo de polietileno de alta densidad (PE 100), negro con banda azul, de 110mm de diámetro interior, 10 atmósferas de presión de trabajo y espesor de pared 10.7mm, suministrado en barras de 12m de longitud. Con un incremento del precio del tubo del 30% en concepto de uniones, accesorios y piezas especiales. Con marcado AENOR. Según normas UNE EN 1452. Colocada en zanja prismática de sección rectangular de 60x80cm sobre cama de arena de 15cm de espesor y con medios auxiliares s/ NTE IFA-11. Sin incluir la excavación ni el relleno posterior de la zanja.			
Comentario	P.lg.	Largo	Ancho	Alto	Subtotal
	1,00	60,00			60,00
	1,00	14,00			14,00
			Total m		74,00
				23,56	1.743,44
5.7 RAPC.1	u	Conexión a tubería existente de PE de diámetro 110mm.			
Comentario	P.lg.	Largo	Ancho	Alto	Subtotal
	3,00				3,00
			Total u		3,00
				306,00	918,00

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

5 RED DE ABASTECIMIENTO DE AGUA

Calle Valencia tramo SUR

Código	Ud	Denominación	Medición	Precio	Total
5.8 RAPC.2	u	Conexión a tubería existente de PE de diámetro 90mm.			
Comentario	P.lg.	Largo	Ancho	Alto	Subtotal
	1,00				1,00
			Total u		1,00
				295,00	295,00
5.9 UIAV.1bea	u	Válvula compuerta de cierre elástico, husillo exterior, colocada en tubería de abastecimiento de agua, de 100mm de diámetro nominal, cuerpo de fundición, presión nominal, 10/16 atm. Incluso junta y accesorios. Con marcado AENOR. Según normas ISO 5208 y UNE-EN 1074. Totalmente instalada y en correcto estado de funcionamiento.			
Comentario	P.lg.	Largo	Ancho	Alto	Subtotal
	1,00				1,00
			Total u		1,00
				369,89	369,89
5.10 UIAV.1bda	u	Válvula compuerta de cierre elástico, husillo exterior, colocada en tubería de abastecimiento de agua, de 80mm de diámetro nominal, cuerpo de fundición, presión nominal, 10/16 atm. Incluso junta y accesorios. Con marcado AENOR. Según normas ISO 5208 y UNE-EN 1074. Totalmente instalada y en correcto estado de funcionamiento.			
Comentario	P.lg.	Largo	Ancho	Alto	Subtotal
	1,00				1,00
			Total u		1,00
				333,53	333,53
5.11 UIAA.1a	u	Acometida de abastecimiento de agua desde la general a una distancia máxima de 5m. Para acometidas de 1 1/4" - 1 1/2" - 2", realizada con tubo de polietileno de 63 mm. de diámetro exterior y 50 mm. de diámetro interior, para una presión de trabajo de 10 atm, incluyendo un incremento sobre el precio del conducto del 30% en concepto de uniones y accesorios, válvula de compuerta de cierre elásticos husillo exterior, para abastecimiento de agua, de 40mm de diámetro nominal, cuerpo de fundición, presión nominal 10/16 atm. Tipo Belgicast o equivalente, con marcador AENOR, conforme a las especificaciones dispuestas en las normas ISO 5208 y UNE-EN 1074. Colocada sobre capa de relleno de arena de 15 cm. de espesor para asiento del conducto, incluso excavación y relleno posterior de la zanja, realizada con una anchura de 40cm. y 60cm. de profundidad, según NTE/IFA-13. Arqueta de 20x20cm contracerco de hierro fundido y tapa de bisagra con llave de cierre. Totalmente instalada y en correcto estado de funcionamiento.			
Comentario	P.lg.	Largo	Ancho	Alto	Subtotal
sustitución de acometida existente	1,00				1,00
acometida nueva	3,00				3,00
			Total u		4,00
				295,42	1.181,68
5.12 PASATUB.1	m	Pasatubos realizado con tubo de PVC duro de 315mm de diámetro y 3.9mm de espesor, para cruce de vial de la red de agua potable de diámetro 200, preparados para unión por encolado, suministrado en piezas de 6m. de longitud. (Según PPTT) Colocado en zanja con sección 60x80cm, relleno de zanja de hormigón HM15 de 80cm, incluso excavación, sin incluir firme de calzada.			
Comentario	P.lg.	Largo	Ancho	Alto	Subtotal
cruce Dr. Fleming	1,00	14,00			14,00
			Total m		14,00
				106,47	1.490,58

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

5 RED DE ABASTECIMIENTO DE AGUA

Calle Valencia tramo SUR

Código	Ud	Denominación	Medición	Precio	Total
5.13 UIPI.3dc	u	Hidrante bajo el nivel de tierra, fabricado en hierro fundido y pintado en rojo, con dos salidas de 70 mm de diametro nominal, con tapones y racores tipo BCN, sistema de apertura con llave de cuadradillo de 25mm, entrada recta a tubería embridada DIN PN-16 de 100 mm de diámetro nominal y sistema de clapeta de retención de agua, incluso arqueta completa con cerco y tapa fabricada en hierro fundido, conforme a las especificaciones dispuestas en el Reglamento de Instalaciones de Protección contra Incendios, totalmente instalada, comprobada y en correcto funcionamiento según DB SI-4 del CTE.			
Comentario	P.lg.	Largo	Ancho	Alto	Subtotal
	1,00				1,00
			Total u		1,00
				474,39	474,39

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

6 RED DE RIEGO

Calle Valencia tramo SUR

Código	Ud	Denominación	Medición	Precio	Total
6.1 PROG.1	u	Equipo SAMCLABOX o equivalente, programador para 2 estaciones, de dimensiones 85x80x95 mm, con alimentación mediante pila de 9Vdc, comunicación con el resto de equipos del sistema mediante radiofrecuencia, grado de protección IP68, posibilidad de activación manual (mediante imán), de manera remota local (mediante consola) y de manera remota deslocalizada (mediante dispositivo conectado a internet), incluido suministro, instalación y configuración al sistema de telegestión, así como limpieza, medida la unidad en funcionamiento.			
Comentario	P.Ig.	Largo	Ancho	Alto	Subtotal
	1,00				1,00
			Total u		1,00
				442,18	442,18
6.2 REPET.1	u	Equipo repetidor SAMCLA REP006 o equivalente, de dimensiones 85x80x95mm, alimentado por energía solar fotovoltaica, comunicación con el resto de equipos del sistema mediante radiofrecuencia, grado de protección IP68, anclaje mediante soporte de acero, totalmente instalado sobre poste existente (normalmente farolas), incluso suministro, instalación y configuración de telegestión, así como limpieza, medida la unidad en funcionamiento.			
Comentario	P.Ig.	Largo	Ancho	Alto	Subtotal
	1,00				1,00
			Total u		1,00
				437,72	437,72
6.3 UIRV.1ac	u	Contador de chorro múltiple para medida en instalaciones de riego y diámetro nominal 1". Con marcado AENOR.			
Comentario	P.Ig.	Largo	Ancho	Alto	Subtotal
	1,00				1,00
			Total u		1,00
				122,23	122,23
6.4 UIRA.1c	u	Arqueta de plástico para registro de instalaciones de riego, de 65x48x31mm de dimensiones interiores con marcado AENOR, incluso arreglo de las tierras y ejecución de orificio sumidero en el fondo.			
Comentario	P.Ig.	Largo	Ancho	Alto	Subtotal
	1,00				1,00
			Total u		1,00
				54,95	54,95
6.5 UIRV13ba	u	Electroválvula para riego, cuerpo de PVC y polipropileno, solenoide de bajo consumo a 24 V.C.A., con apertura manual y regulador de caudal, con conexiónroscada a 1", colocada en instalación de riego, medida la unidad en funcionamiento.			
Comentario	P.Ig.	Largo	Ancho	Alto	Subtotal
	1,00				1,00
			Total u		1,00
				33,27	33,27
6.6 UIRV.4c	u	Válvula metálica construida en latón de esfera de 1", con una presión máxima de trabajo de 25 Atm, incluso comprobación.			
Comentario	P.Ig.	Largo	Ancho	Alto	Subtotal
	1,00				1,00
			Total u		1,00
				13,40	13,40
6.7 UIRC.1dcc	m	Tubería de polietileno PE agrícola o industrial de presión nominal de 1,0 MPa (10 atm.) y un diámetro exterior de 32 mm.			
Comentario	P.Ig.	Largo	Ancho	Alto	Subtotal
	2,00	60,00			120,00
	2,00	11,00			22,00
			Total m		142,00
				8,49	1.205,58

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

6 RED DE RIEGO

Calle Valencia tramo SUR

Código	Ud	Denominación	Medición	Precio	Total
6.8 UIRC.1dcd	m	Tubería de polietileno PE agrícola o industrial de presión nominal de 1,0 MPa (10 atm.) y un diámetro exterior de 40 mm.			
Comentario	P.lg.	Largo	Ancho	Alto	Subtotal
	1,00	4,00			4,00
			Total m		4,00
				9,83	39,32
6.9 TUBC.1	m	Tube flexible corrugado simple de PVC de 50mm de diámetro nominal para empotrar, con un grado de protección mecánica 5, totalmente instalado, incluso ayudas de albañilería, para protección de red de riego.			
Comentario	P.lg.	Largo	Ancho	Alto	Subtotal
	2,00	60,00			120,00
	2,00	11,00			22,00
	1,00	4,00			4,00
			Total m		146,00
				4,12	601,52
6.10 UIRC.3b	m	Tubería goteo baja densidad 16,0/13,4 mm, fabricada según NORMA UNE-EN 53367.			
Comentario	P.lg.	Largo	Ancho	Alto	Subtotal
	12,00	1,50			18,00
			Total m		18,00
				2,70	48,60
6.11 GOT.1	u	Gotero autocompensante, con un rango de presiones de 0.6-3.5 bar y un caudal de 3.7 l/h. con marcado AENOR. Totalmente instalado y comprobado.			
Comentario	P.lg.	Largo	Ancho	Alto	Subtotal
	12,00	4,00			48,00
			Total u		48,00
				2,35	112,80

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

7 ALUMBRADO PÚBLICO

Calle Valencia tramo SUR

Código	Ud	Denominación	Medición			Precio	Total
7.1 DESMALUM	u	Desmontaje de líneas aéreas de alumbrado público, trazado según planos, incluso desmontaje y retirada de farolas, cableado, soportes de madera, hormigón o metálicos, o sujeciones a fachada, y traslado a vertedero de material sobrante. Se evitará la interrupción del servicio, trabajando en coordinación con la compañía proveedora del mismo.					
Comentario	P.lg.	Largo	Ancho	Alto	Subtotal		
	1,00				1,00		
			Total u		1,00	2.500,00	2.500,00
7.2 UIIE.1bba	m	Canalización subterránea para línea de alumbrado bajo acera compuesto por 2 tubo/s de PVC corrugado de doble capa con guía incorporada, de 90 mm de diámetro nominal, incluso cinta señalizadora colocados en zanja sin cablear, incluso excavación de tierras para formación de zanja de 40x56cm, recubiertos con capa de hormigón HM 15 de 20cm de espesor, y relleno con tierra apisonada procedente de excavación, sin incluir pavimento de acera.					
Comentario	P.lg.	Largo	Ancho	Alto	Subtotal		
	2,00	69,00			138,00		
	2,00	2,25			4,50		
			Total m		142,50	22,23	3.167,78
7.3 UIIE.1cal	m	Canalización para red de alumbrado bajo calzada, formada por dos tubos de PVC corrugado de diámetro 90mm, colocados en zanja sobre solera de hormigón HM 15 de 5cm, sin cablear, incluso excavación de tierras para formación de la misma con sección 40x80, relleno de hormigón HM 15 de 30cm de espesor y relleno con tierraapisonada procedente de la excavación, sin incluir firme de calzada.					
Comentario	P.lg.	Largo	Ancho	Alto	Subtotal		
	2,00	11,50			23,00		
			Total m		23,00	28,68	659,64
7.4 UIIE.2a	m	Tendido de línea de cobre para alumbrado público formada por 3 conductores de fase y otro neutro de 6 mm2 de sección, con aislamiento RV 0.6/1 KV, incluso 2 conductores (fase+neutro) de 2.5 mm2 de sección para control del reductor de flujo en las lámparas, totalmente instalado, comprobado y en correcto estado de funcionamiento, según el Reglamento de Baja Tensión 2002.					
Comentario	P.lg.	Largo	Ancho	Alto	Subtotal		
	2,00	2,25			4,50		
	2,00	69,00			138,00		
	9,00	4,00			36,00		
	2,00	11,50			23,00		
			Total m		201,50	7,84	1.579,76
7.5 UIIE.6a	u	Arqueta de registro para alumbrado exterior, de dimensiones exteriores 40x40x60 cm, paredes de hormigón HM 20/B/20/I, con fondo de ladrillo cerámico perforado de 24x11.5x5cm, con orificio sumidero, sobre capa de gravilla, cubiertos con lámina de PVC de protección, marco y tapa de fundición, sin incluir excavación, totalmente instalado, conectado y en correcto estado de funcionamiento.					
Comentario	P.lg.	Largo	Ancho	Alto	Subtotal		
	6,00				6,00		
	5,00				5,00		
			Total u		11,00	96,45	1.060,95
7.6 UIIE.5a	u	Toma de tierra para alumbrado exterior, formada por piqueta de barra cilíndrica de acero cobreado de 1.5 m de longitud y 14.6 mm de diámetro, con conexión a borna del soporte por medio de cable de cobre desnudo de 35 mm2, soldado a la piqueta y conexión con la línea de tierra general.					
Comentario	P.lg.	Largo	Ancho	Alto	Subtotal		
	4,00				4,00		
	3,00				3,00		
			Total u		7,00	29,90	209,30

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

7 ALUMBRADO PÚBLICO

Calle Valencia tramo SUR

Código	Ud	Denominación	Medición			Precio	Total	
7.7 ELEC.1	m	Conductor aislado de toma de tierra.						
Comentario	P.lg.	Largo	Ancho	Alto	Subtotal			
	2,00	69,00			138,00			
	2,00	11,50			23,00			
					Total m	161,00	6,75	1.086,75
7.8 UIIE.4c	u	Cimentación de báculo o columna de altura 7-12 m, formada por zapata de hormigón HM-20/P/20/I de dimensiones 80x80x120 cm, cuatro pernos de anclaje de 22 mm de diámetro y 70 cm de longitud para recibir placa de asiento y codo de tubo de PVC de 90mm, sin incluir la excavación, ni el relleno perimetral posterior, totalmente ejecutada.						
Comentario	P.lg.	Largo	Ancho	Alto	Subtotal			
	9,00				9,00			
					Total u	9,00	102,80	925,20
7.9 UIIS.7ba	u	Columna para alumbrado público, de 6m de altura compuesta por dos tramos de tubos, primer tramo diámetro 120mm y segundo tramo de diámetro 75mm, color gris oscuro, Clase II y de 6mm de altura tipo Atlas de ATP o equivalente. Los tubos estarán compuestos de una estructura híbrida de acero y polímeros técnicos con la finalidad de dar alta resistencia a la oxidación y protección total contra la corriente eléctrica. La columna tendrá un brazo saliente de 50 cm a una altura de h= 5,75m, color gris oscuro, tubo en acero galvanizado de 1,5mm de pared y 60mm de diámetro recubierto con pintura de poliéster a alta temperatura de color gris oscuro, fijación a la columna mediante dos tornillos allen de acero inoxidable y métrica 10, tipo MT-50 de ATP o equivalente. Garantía de 10 años, colocada sobre cimentación (no incluida), comprobada y en correcto funcionamiento según REBT y RD 1890/2008 Reglamento de eficiencia energética en instalaciones de alumbrado exterior.						
Comentario	P.lg.	Largo	Ancho	Alto	Subtotal			
	9,00				9,00			
					Total u	9,00	983,79	8.854,11
7.10 UIIL.3bgad	u	Luminaria Led para alumbrado público y residencial con marcado CE, tipo innova de NOVATILUX o equivalente, para una potencia de P=60W total, flujo luminoso real de 7.568 lm, con carcasa realizada en aluminio inyectado con tratamiento anticorrosión, tensión de red 220-240 V, 50-60Hz, difusor en vidrio templado plano con protección a impactos IK10, índice de protección IP66, temperatura de color 4000°K, de medidas 728x468x105mm, con doble cavidad interior aislada con junta de estanqueidad de silicona (LED's-Driver) para un mejor comportamiento térmico, apertura sin necesidad de herramientas, con la tornillería exterior e interior en acero inoxidable, driver regulable en potencia, reducción de flujo, programable y con posibilidad de comunicación Dali, protector individual contra sobretensiones de 20kA y 10 kV (tipo 2) independiente del que se incorpora en el driver, vida útil del LED > 100.000h, flujo hemisferio superior: FHS < 1% y clase 1, color RAL 9022, garantía de 10 años, según UNE 60598, colocada sobre soporte de 6m de altura (no incluido), comprobada y en correcto funcionamiento según REBT y RD 1890/2008 Reglamento de eficiencia energética en instalaciones de alumbrado exterior.						
Comentario	P.lg.	Largo	Ancho	Alto	Subtotal			
	9,00				9,00			
					Total u	9,00	425,05	3.825,45
7.11 TUBO.1	m	Entronque aéreo subterráneo AP						
Comentario	P.lg.	Largo	Ancho	Alto	Subtotal			
	2,00	3,00			6,00			
					Total m	6,00	26,12	156,72
7.12 CERT.1	u	Certificación por organismo de control autorizado. OCA						
Comentario	P.lg.	Largo	Ancho	Alto	Subtotal			
	1,00				1,00			
					Total u	1,00	500,00	500,00

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

8 TELEFONÍA

Calle Valencia tramo SUR

Código	Ud	Denominación	Medición	Precio	Total
8.1 UITC.1cbc	m	Canalización para TELEFÓNICA, formada por cuatro tubos rígidos de PVC, de 110mm de diámetro nominal y 2 tubos rígidos de PVC, de 63mm de diámetro nominal, para canalización enterrada en acera, con un grado de protección mecánica 7, totalmente instalado, incluso ayudas de albañilería sin incluir cableado, colocados en zanja, incluso excavación de tierras para formación de la misma con sección 45x75cm, relleno de hormigón HM15 de 45cm de espesor, y relleno con tierra apisonada procedente de la excavación, sin incluir firme de acera, según la normativa vigente para Infraestructuras Comunes de Telecomunicaciones, Real Decreto 401/2003.			
Comentario	P.lg.	Largo	Ancho	Alto	Subtotal
	1,00	75,00			75,00
	1,00	15,00			15,00
			Total m		90,00
				42,50	3.825,00
8.2 UITC.1bbc	m	Canalización para TELEFÓNICA, formada por dos tubos rígidos de PVC, de 110mm de diámetro nominal, para canalización enterrada en acera, con un grado de protección mecánica 7, totalmente instalado, incluso ayudas de albañilería sin incluir cableado, colocados en zanja, incluso excavación de tierras para formación de la misma con sección 45x75cm, relleno de hormigón HM15 de 45cm de espesor, y relleno con tierra apisonada procedente de la excavación, sin incluir firme de acera, según la normativa vigente para Infraestructuras Comunes de Telecomunicaciones, Real Decreto 401/20			
Comentario	P.lg.	Largo	Ancho	Alto	Subtotal
	4,00	4,00			16,00
			Total m		16,00
				30,70	491,20
8.3 UITA.1ca	u	Arqueta de registro tipo DF-III para instalaciones de redes telefónicas, realizada en hormigón prefabricado armado con huecos para entrada de conductos y tapa de hormigón clase B-125 según UNE-EN 124, presión mínima soportada por las paredes 2Tn/m ² , dimensiones exteriores 1290x1090 mm, dimensiones interiores 1090x900 mm y altura exterior de 1000 mm, incluso gancho de tiro, anclajes interiores para fijación de regletas y ganchos de suspensión para el soporte de cables; colocada sobre solera de hormigón HM-20/P/20/I de 10 cm de espesor (sin incluir excavación y relleno).			
Comentario	P.lg.	Largo	Ancho	Alto	Subtotal
	1,00				1,00
			Total u		1,00
				824,80	824,80
8.4 UITA.1fa	u	Arqueta de registro tipo MF para instalaciones de redes telefónicas, realizada en hormigón prefabricado armado con huecos para entrada de conductos y tapa de hormigón clase B-125 según UNE-EN 124, presión mínima soportada por las paredes 2Tn/m ² , dimensiones exteriores 420x420 mm, dimensiones interiores 300x300 mm y altura exterior de 550 mm, incluso dispositivo de cierre de seguridad; colocada sobre solera de hormigón HM-20/P/20/I de 10 cm de espesor (sin incluir excavación y relleno).			
Comentario	P.lg.	Largo	Ancho	Alto	Subtotal
	4,00				4,00
			Total u		4,00
				180,38	721,52
8.5 UITA.1ea	u	Arqueta de registro tipo HF-III para instalaciones de redes telefónicas, realizada en hormigón prefabricado armado con huecos para entrada de conductos y tapa de hormigón clase B-125 según UNE-EN 124, presión mínima soportada por las paredes 2Tn/m ² , dimensiones exteriores 960x860 mm, dimensiones interiores 800x700 mm y altura exterior de 820 mm, incluso gancho de tiro, anclajes interiores para fijación de regletas y ganchos de suspensión para el soporte de cables; colocada sobre solera de hormigón HM-20/P/20/I de 10 cm de espesor (sin incluir excavación y relleno).			
Comentario	P.lg.	Largo	Ancho	Alto	Subtotal
	4,00				4,00
			Total u		4,00
				509,55	2.038,20

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

9 SEÑALIZACIÓN DE TRÁFICO

Calle Valencia tramo SUR

Código	Ud	Denominación	Medición			Precio	Total
9.1 USIB.1ba	u	Captafaros con un catadióptrico de 18 cm2 por cara y superficie resistente a la abrasión, fijado sobre calzada con adhesivo de dos componentes, incluso preparación de la superficie.					
Comentario	P.lg.	Largo	Ancho	Alto	Subtotal		
	2,00	6,00			12,00		
			Total u		12,00	4,35	52,20
9.2 USIV.2eab	u	Señal octogonal de 900 mm de doble apotema, con un nivel de retrorreflexión 1, fijada mecánicamente a poste de sustentación de acero galvanizado de 100x50x3 mm, colocado hincado, incluso elementos de sujeción, tornillería y piezas especiales necesarias.					
Comentario	P.lg.	Largo	Ancho	Alto	Subtotal		
stop	2,00				2,00		
			Total u		2,00	150,73	301,46
9.3 USIV.2cab	u	Señal cuadrada de 900 mm de lado, con un nivel de retrorreflexión 1, fijada mecánicamente a poste de sustentación de acero galvanizado de 120x60x3 mm, colocado hincado, incluso elementos de sujeción, tornillería y piezas especiales necesarias.					
Comentario	P.lg.	Largo	Ancho	Alto	Subtotal		
paso peatones	2,00				2,00		
			Total u		2,00	176,79	353,58
9.4 USIH.1adbbabb m	m	Marca vial longitudinal permanente, tipo P-RR, de 15 cm de ancho, retrorreflectante en seco, con humedad y con lluvia, no estructurada, ejecutada con pintura blanca acrílica en disolvente, aplicada por pulverización, incluso preparación de la superficie y premarcaje, según la Guía para el proyecto y ejecución de obras de señalización horizontal del Ministerio de Fomento.					
Comentario	P.lg.	Largo	Ancho	Alto	Subtotal		
línea aparcamiento blanca	1,00	20,00			20,00		
	1,00	21,00			21,00		
	1,00	56,00			56,00		
	1,00	-14,00			-14,00		
línea amarilla vado	4,00	2,00			8,00		
	1,00	4,00			4,00		
	2,00	3,00			6,00		
			Total m		101,00	1,23	124,23
9.5 USIH.2adba	m2	Marca vial superficial permanente, tipo P-RR, retrorreflectante en seco, con humedad y con lluvia, no estructurada, ejecutada con pintura blanca acrílica en disolvente, aplicada manualmente, incluso preparación de la superficie y premarcaje, según la Guía para el proyecto y ejecución de obras de señalización horizontal del Ministerio de Fomento.					
Comentario	P.lg.	Largo	Ancho	Alto	Subtotal		
paseo peatones	6,00	4,00	0,60		14,40		
	6,00	4,00	0,60		14,40		
			Total m2		28,80	13,59	391,39

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

10 JARDINERIA Y MOBILIARIO URBANO

Calle Valencia tramo SUR

Código	Ud	Denominación	Medición			Precio	Total
10.1 UQML.1aa	u	Suministro y colocación de alcorque rectangular de fundición, con acabado oxidado tipo corten, de dimensiones 80x80 cm, incluso fijaciones, completamente montado.					
Comentario	P.lg.	Largo	Ancho	Alto	Subtotal		
	12,00				12,00		
				Total u	12,00	153,43	1.841,16
10.2 UJSE12bba	u	Suministro de Magnolia (x) soulangeana de calibre 10-12 formado en tronco y copa con altura de cruz de al menos 2200mm suministrada en contenedor de 40l., transporte incluido.					
Comentario	P.lg.	Largo	Ancho	Alto	Subtotal		
	12,00				12,00		
				Total u	12,00	157,59	1.891,08
10.3 UJPP.3aaaac	u	Replanteo, presentación y plantación de árbol caducifolio de entre 10-12 cm de perímetro de tronco a 1 m del suelo en contenedor o cepellón en hoyo de 60x60x60cm realizado en terreno blando mediante medios mecánicos, relleno con tierras propias y un 50% de tierra vegetal fertilizada, apisonado de la tierra y primer riego, sin incluir el suministro del árbol.					
Comentario	P.lg.	Largo	Ancho	Alto	Subtotal		
	12,00				12,00		
				Total u	12,00	9,73	116,76
10.4 UJPT.1a	u	Entutorado de árbol mediante 1 poste de madera tratada de 250 cm de altura y 60mm de diámetro clavado en el fondo del hoyo de plantación y la colocación de bandas elásticas de fijación.					
Comentario	P.lg.	Largo	Ancho	Alto	Subtotal		
	12,00				12,00		
				Total u	12,00	19,86	238,32
10.5 UQMP.4ab	u	Papelera de chapa de acero perforada, con zincado electrolítico y acabado con pintura de poliéster, de 2mm de espesor con cubeta de Ø37x54 cm, descarga por volcado con llave de seguridad, con estructura en tubo de acero de 40 mm de espesor y 80 cm de altura, incluso elementos de fijación, totalmente montada.					
Comentario	P.lg.	Largo	Ancho	Alto	Subtotal		
	4,00				4,00		
				Total u	4,00	58,72	234,88

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

11 ESTUDIO DE SEGURIDAD Y SALUD

Calle Valencia tramo SUR

Código	Ud	Denominación			Medición	Precio	Total
11.1 ESS.1	u	Estudio de Seguridad y Salud					
Comentario	P.lg.	Largo	Ancho	Alto	Subtotal		
	1,00				1,00		
			Total u		1,00	1.800,00	1.800,00

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

12 GESTIÓN DE RESIDUOS

Calle Valencia tramo SUR

Código	Ud	Denominación	Medición	Precio	Total	
12.1 GGDR.1bdaa	m3	Transporte de residuos de hormigón de densidad media 2.30 t/m3 habiendo sidos separados anteriormente al depósito en el camión por el poseedor de éstos y considerados como no peligrosos según la Lista Europea de Residuos (LER) publicada por Orden MAM/304/2002, llevado a cabo por empresa autorizada por la Conselleria de Medio Ambiente de la Comunitat Valenciana, con camión volquete de carga máxima 30 t y velocidad media de 45 km/h, a una distancia de 5 km a vertedero o planta de tratamiento autorizada, considerando tiempos de ida, vuelta y descarga, sin incluir los medios de carga ni el tiempo de espera del camión para la carga. Todo ello según la Ley 22/2011, de 28 de julio, de residuos y suelos contaminados a nivel nacional así como la Ley 10/2000 de Residuos de la Comunitat Valenciana.				
Comentario	P.lg.	Largo	Ancho	Alto	Subtotal	
demolicon pavimento de hormigón	1,00	123,69			123,69	
			Total m3		123,69	
				1,17	144,72	
12.2 GGDR.1aaaa	m3	Transporte de residuos de construcción y demolición mezclados de densidad media 1.50 t/m3, los cuales deberán ser separados en fracciones por un gestor de residuos autorizado antes de su vertido, considerados como no peligrosos según la Lista Europea de Residuos (LER) publicada por Orden MAM/304/2002, llevado a cabo por empresa autorizada por la Conselleria de Medio Ambiente de la Comunitat Valenciana, con camión volquete de carga máxima 10 t y velocidad media de 45 km/h, a una distancia de 5 km a vertedero o planta de tratamiento autorizada, considerando tiempos de ida, vuelta y descarga, sin incluir los medios de carga ni el tiempo de espera del camión para la carga. Todo ello según la Ley 22/2011, de 28 de julio, de residuos y suelos contaminados a nivel nacional así como la Ley 10/2000 de Residuos de la Comunitat Valenciana.				
Comentario	P.lg.	Largo	Ancho	Alto	Subtotal	
demolicon de pavimento	1,00	12,06			12,06	
demolicon parte casa	1,00	105,00			105,00	
			Total m3		117,06	
				1,08	126,42	
12.3 GGDT.1aaa	m3	Transporte de tierras de excavación de densidad media 1.50 t/m3, con camión volquete de carga máxima 10 t y velocidad media de 45 km/h, a una distancia de 5 km, considerando tiempos de ida, descarga y vuelta, sin incluir los medios de carga ni el tiempo de espera del camión.				
Comentario	P.lg.	Largo	Ancho	Alto	Subtotal	
excavación a cielo abierto	1,00	420,00			420,00	
excavación zanja saneamiento	1,00	88,04			88,04	
excavación zanja drenaje	1,00	58,95			58,95	
excavación zanja agua	1,00	8,01			8,01	
			Total m3		575,00	
				1,36	782,00	

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

12 GESTIÓN DE RESIDUOS

Calle Valencia tramo SUR

Código	Ud	Denominación	Medición	Precio	Total	
12.9 ITAV.1	€	Tasa por la prestación del servicio de gestión de residuos de construcción y demolición (RCD), para su valoración y/o eliminación en el ámbito territorial del consorcio de residuos de la Zona I del plan zonal de residuos de la Comunidad Valenciana.				
Comentario	P.lg.	Largo	Ancho	Alto	Subtotal	
Tasa hormigón: 7,50€/m3	1,00	123,69		7,50	927,68	
Tasa escombros mezclados: 9,00€/m3	1,00	117,06		9,00	1.053,54	
Tasa tierras: 3,00€/m3	1,00	575,00		3,00	1.725,00	
Tasa cerámicos y obra de fábrica: 9,00€/m3					0,00	
			Total €	3.706,22	1,00	3.706,22

RESUMEN DE PRESUPUESTO

Ilustrísimo Ayuntamiento de Benicarló.

Proyecto: Calle Valencia tramo SUR

Capítulo	Importe
Capítulo 1 MOVIMIENTO DE TIERRAS	12.040,26
Capítulo 2 FIRMES Y PAVIMENTOS	64.185,53
Capítulo 3 RED DE SANEAMIENTO	24.791,04
Capítulo 4 RED DE DRENAJE	18.708,68
Capítulo 5 RED DE ABASTECIMIENTO DE AGUA	8.822,62
Capítulo 6 RED DE RIEGO	3.111,57
Capítulo 7 ALUMBRADO PÚBLICO	24.525,66
Capítulo 8 TELEFONÍA	7.900,72
Capítulo 9 SEÑALIZACIÓN DE TRÁFICO	1.222,86
Capítulo 10 JARDINERÍA Y MOBILIARIO URBANO	4.322,20
Capítulo 11 ESTUDIO DE SEGURIDAD Y SALUD	1.800,00
Capítulo 12 GESTIÓN DE RESIDUOS	4.759,36
Presupuesto de Ejecución Material	176.190,50
13% de Gastos Generales	22.904,77
6% de Beneficio Industrial	10.571,43
Suma	209.666,70
21% IVA	44.030,01
Presupuesto de Ejecución por Contrata	253.696,71

Asciende el Presupuesto de Ejecución por Contrata a la expresada cantidad de DOS-CENTS CINQUANTA-TRES MIL SIS-CENTS NORANTA-SIS EUROS AMB SETANTA-U CÈNTIMS.

Benicarló, noviembre 2017
El arquitecto municipal

La arquitecta municipal

Luis Pérez Lores

Concepción Mora Martínez

DOCUMENTO N° 5.- GESTIÓN DE RESIDUOS

1.- OBJETO

El objeto del presente documento es la redacción del **ESTUDIO DE GESTIÓN DE RESIDUOS DE CONSTRUCCIÓN Y DEMOLICIÓN DEL PROYECTO DE URBANIZACIÓN DE LA CALLE VALENCIA DE LA CIUDAD DE BENICARLÓ**, para dar cumplimiento al Real Decreto 105/2008, del Ministerio de la Presidencia, de 1 de febrero, por el que se regula la producción y gestión de los residuos de construcción y demolición.

2.- DESCRIPCIÓN DEL PROYECTO

El proyecto define las actuaciones necesarias para implantar tanto la red de saneamiento y drenaje como la red de agua potable, alumbrado público y resto de servicios. Se incluye el proceso de demolición de una edificación de fábrica de ladrillo macizo y forjados cerámicos. Por otro lado, proceder a la urbanización de aceras y calzada, actualmente en precario, ejecutadas parcialmente por el ayuntamiento en la calle València de la ciudad de Benicarló.

Las fases en las que se divide el proyecto podrían ser:

- Demoliciones.
- Red de drenaje.
- Red de saneamiento.
- Red de agua potable.
- Alumbrado público.
- Pavimentación.
- Reposiciones.

3.- IDENTIFICACIÓN DE RESIDUOS

Los residuos que se prevé generar durante la ejecución del proyecto de sustitución tanto de la red de agua potable, como de la de saneamiento y drenaje, y pavimentación de la calle València de la ciudad de Benicarló, son los procedentes de la demolición de restos de pavimentaciones existentes, tanto de tramos de acera como de calzada, siendo estos residuos y los procedentes de la excavaciones para la formación de zanjas los que mayor volumen suponen en el global de la obra. Se incluyen, también, los derivados de la demolición de fábricas cerámicas y estructuras.

Éstos son residuos no peligrosos, que no experimentan transformaciones físicas, químicas o biológicas significativas. Son residuos inertes no solubles ni combustibles, que no reaccionan físicamente ni químicamente ni de ninguna otra manera, no son biodegradables, ni afectan negativamente a otras materias con las que entran en contacto de forma que puedan dar lugar a contaminación del medio ambiente o perjudicar a la salud humana.

Es también necesario indicar, que aunque suponen mucho menor volumen que los anteriores, también existen de residuos materiales obtenidos del levantado de las tuberías existentes, siendo éstos de hormigón, para las tuberías de saneamiento, pudiendo aparecer algún tramo de fibrocemento, no detectado en las catas, para las tuberías de agua existentes, que deberán gestionarse por empresa especializada.

La gestión de este último material sí que es peligrosa para la salud humana, debiéndose por ello, gestionar este residuo mediante gestor autorizado.

Según la orden del MAM/304/2002, de 8 de febrero, por la que se publican las operaciones de valorización y eliminación de residuos y la lista europea de residuos, los residuos generados se pueden incluir en los siguientes tipos.

- Hormigón.
- Cerámicos.

- Tierra y piedras que contienen no sustancias peligrosas.
- Mezclas bituminosas.
- Materiales de construcción que contienen amianto.

4.- ESTIMACIÓN DE LA CANTIDAD

El volumen de escombros y tierras procedentes de las demoliciones y excavaciones de zanjas y pozos, así como de la nivelación del terreno existente se detallan, determinando su procedencia, en el anexo de mediciones que se incluye en este estudio.

5.- MEDIDAS DE SEGREGACIÓN

Como medida de segregación podemos tomar la carga de los residuos en camiones en el orden que nos ofrezca la propia dinámica de la obra durante los procesos de excavación y demolición. De este modo, por el simple proceso de limpieza, demolición y excavación, obtendremos la segregación en los tipos de residuos requeridos.

Además, si es necesario, los residuos se disgregarán antes de ser transportados a gestor autorizado o planta de tratamiento, lo cual no se estima necesario puesto que como ya se ha comentado las operaciones de demoliciones no son de gran volumen.

6.- DESTINO PREVISTO PARA LOS RESIDUOS

El destino previsto para los residuos es la Planta de Tratamiento que posee el Consorcio de Residuos de la Zona I del Plan Zonal de Residuos de la Comunidad Valenciana, en el municipio de Benicarló, incorporándose a la valoración de la gestión de residuos la correspondiente tasa por la prestación del servicio de esta planta de tratamiento.

7.- PRESCRIPCIONES TÉCNICAS

El transporte de tierras o materiales procedentes de excavaciones a la planta de tratamiento se medirá en metros cúbicos medidos en perfil, teniendo en cuenta el esponjamiento.

La unidad deberá comprender el empleo de útiles y vehículos de transporte a una distancia y velocidad determinada, incluyéndose la carga, descarga y tiempos de ida y vuelta.

8.- MEDIDAS DE PREVENCIÓN DE RESIDUOS

Como medidas de prevención de residuos se garantizará en todo momento que se cumpla lo siguiente.

- Comprar la cantidad justa de materias para la construcción, evitando adquisiciones masivas, que provocan la caducidad de los productos, convirtiéndolos en residuos.
- Evitar la quema de residuos de construcción y demolición, así como vertidos incontrolados de residuos de construcción y demolición.
- Habilitar una zona para acopiar los residuos inertes, no situados en cauces, vaguadas, lugares a menos de 100 m de las riberas de los ríos, zonas cercanas a bosques o áreas de arbolado o espacios públicos.
- Los residuos de construcción y demolición inertes se trasladarán a la planta de tratamiento o gestor autorizado, ya que es la solución ecológicamente más económica.

- Antes de evacuar los escombros se verificará que no estén mezclados con otros residuos.

9.- PREVISIÓN DE REUTILIZACIÓN DE RESIDUOS EN LA MISMA OBRA U OTROS EMPLAZAMIENTOS

Según la calidad y cantidad de las tierras y los materiales pétreos exentos de contaminación y extraídos durante la excavación serán utilizadas en los rellenos de zanjas.

En cualquier caso, los materiales sobrantes así como el material inerte, escombros, etc. obtenidos en la fase de obras serán transportados a la planta de tratamiento o se entregarán a un gestor autorizado.

10.- VALORACIÓN DEL COSTE DE GESTIÓN DE RESÍDUOS

Ya que en la obra no se realizará ninguna operación que implique un coste adicional para la gestión de los residuos, la valoración del coste previsto para la correcta gestión de los residuos de construcción y demolición vendrá determinada por las toneladas de carga, transporte (contando los tiempos de ida y vuelta) y pago de las tasas a la planta de tratamiento o gestor autorizado o canon de vertido.

Puesto que no se crea ninguna instalación en obra para el almacenamiento, manejo y otras operaciones de gestión in situ, no existe reserva alguna en el presupuesto para dicha instalación, la totalidad de los residuos generados se tratarán en la planta de tratamiento o gestor autorizado.

En el presupuesto se detallan las unidades de obra necesarias para la gestión de residuos y el precio de cada una de ellas, obteniéndose con ello el coste de la gestión de residuos.

El Arquitecto Municipal	La Arquitecta Municipal
Luis Pérez Lores	M ^a Concepción Mora Martínez
Benicarló, noviembre 2017	Benicarló, noviembre 2017