



PLIEGO DE PRESCRIPCIONES TÉCNICAS PARTICULARES



CAPÍTULO I: DEFINICIÓN Y ALCANCE DEL PLIEGO



ÍNDICE

1.1. OBJETO DEL PLIEGO Y ÁMBITO DE APLICACIÓN.....	1
1.1.1. Objeto del Pliego de Prescripciones Técnicas Particulares.....	1
1.1.2. Ámbito de aplicación.	1
1.1.3. Definiciones.	2
1.1.4. Unidades:.....	8
1.1.5. Disposiciones aplicables.	9
1.2. CONDICIONES GENERALES.....	20
1.2.1. Dirección de obra.	20
1.2.2. Organización y representación del contratista.	22
1.2.3. Documentos a entregar al Contratista.	23
1.2.4. Cumplimiento de las ordenanzas y normativa vigente.	24
1.2.5. Permisos y licencias.	24
1.3. DEFINICIÓN DE LAS OBRAS.....	26
1.3.1. Documentos que definen las obras y orden de prelación.	26
1.3.2. Descripción de las obras.....	28
Accesos.....	28
Cubiertas.....	31
Compartimentación de depósitos	33
Desmontaje de la instalación de cloración	35
CARACTERÍSTICAS ESTRUCTURALES.....	35
Protección de los depósitos	35
Actualización del suministro eléctrico	37
Salida de red de distribución	38
Toma de muestras en salida.....	39
Indicadores de nivel de agua	40
Caudalímetros/contadores	41
Cierre automático de entrada de agua	42
REQUISITOS DE MANTENIMIENTO.....	43
Ausencia de fugas y/o filtraciones.....	43
Reparación de paramentos.....	44
Protección de aberturas al exterior	46



Ventilación.....	47
Mantenimiento de vallas y cerramientos exteriores	48
Sustancias almacenadas	48
Grupo de presión	49
1.4. INSTALACIÓN, RECEPCIÓN, LIMPIEZA Y PUESTA EN SERVICIO.....	50
1.4.1. Replanteo del proyecto:.....	50
1.4.2. Control de recepción de materiales:	51
1.4.3. Instalación de la tubería y elementos:	51
1.4.4. Instalación de la tubería y elementos	57
1.4.5. Puesta en servicio de la tubería	62
1.5. GARANTÍA Y CONTROL DE CALIDAD AMBIENTAL DE LAS OBRAS.	63
1.5.1. Definición.....	63
1.5.2. Sistema de Gestión Ambiental y de la Calidad	64
1.5.3. Manual de Calidad y Gestión Ambiental	64
1.5.4. Plan de Calidad del contratista.	65
1.5.5. Plan de Calidad y Ambiental y Programas de Puntos de Inspección (P.P.I.).	67
1.5.6. Gestión de Residuos	68
1.5.7. Abono de los costos del Sistema de Gestión Ambiental y de la Calidad.....	68
1.5.8. Nivel de Control de Calidad.....	69
1.5.9. Inspección y Control de Calidad Ambiental por parte de la Dirección de Obra.....	69

CAPITULO I. DEFINICIÓN Y ALCANCE DEL PLIEGO.

1.1. OBJETO DEL PLIEGO Y ÁMBITO DE APLICACIÓN.

1.1.1. Objeto del Pliego de Prescripciones Técnicas Particulares.

El presente Pliego General de Prescripciones Técnicas Particulares (P.P.T.P.) es un extracto del Pliego de Prescripciones Técnicas Generales (P.P.T.G.) para “Obras de Abastecimiento del Consorcio de Aguas Bilbao Bizkaia (en adelante CABB)”.

A efectos de su adaptación al volumen de la obra, se establece que el mismo tendrá dos (2) tipos de presentación:

- Obras menores de 240.000 € de Presupuesto de Ejecución Material. En este caso, se limita el contenido del Pliego al **Capítulo 1 - DEFINICIÓN Y ALCANCE DEL PLIEGO**. El texto íntegro del Pliego de Prescripciones Técnicas Particulares (P.P.T.P.) estará en estos casos a disposición del Organismo o Entidad Contratante y Contratista en las oficinas del CABB.
- Obras mayores de 240.000 € de Presupuesto de Ejecución Material. En este caso el Pliego se incorpora al Proyecto en su totalidad

Las presentes normas tienen por objeto establecer las condiciones técnicas mínimas que han de cumplir las redes de abastecimiento, así como la determinación de los criterios generales que deberán tenerse en cuenta para su proyecto, instalación y funcionamiento, con el fin de conseguir la máxima uniformidad dentro de su ámbito de aplicación.

1.1.2. Ámbito de aplicación.

Las prescripciones de este Pliego serán de aplicación a las obras de Abastecimiento de cualquier clase adscrita a los Servicios Técnicos del CABB y quedarán incorporadas al Proyecto, y en su caso, al Contrato de obras, por simple referencia a ellas en el citado Pliego de Prescripciones Técnicas Particulares.

En todos los artículos del presente Pliego de Prescripciones Técnicas se entenderá que su contenido rige para las materias que expresan sus títulos en cuanto no se oponga a lo establecido en disposiciones legales vigentes.

1.1.3. Definiciones.

En lo que sigue, y salvo anulación o modificación expresa de algunos de los conceptos que se detallan a continuación por parte del CABB, se interpretarán los términos en la forma y modo siguientes:

- **PROPIEDAD:** Consorcio de Aguas Bilbao Bizkaia, con inclusión de cualquier empleado o representante autorizado formalmente por escrito.
- **CONTRATISTA:** designa a la empresa constructora a que, como firmante del Contrato de Adjudicación, coordina, dirige y ejecuta las obras, por sí o por delegación en otros.
- **PROYECTO:** se refiere al conjunto de documentos integrados en el presente proyecto de **“RENOVACIÓN Y CONSERVACIÓN DE LOS DEPÓSITOS MUNICIPALES GESTIONADOS POR EL CABB, BLOQUE I”**.
- **DIRECCIÓN DE OBRA:** designa a la empresa o persona que coordina y dirige la ejecución de las obras del Contrato de Adjudicación y que deberá reunir las características básicas que la PROPIEDAD estime oportuno.
- **INSPECCIÓN:** designa a la empresa o personas encargadas por la PROPIEDAD de comprobar que la ejecución de las obras se ajusta a las condiciones establecidas en el Contrato de Adjudicación.

Se tendrán en cuenta las siguientes definiciones, algunas de las cuales han sido extraídas de la norma UNE-EN 805:2000:

- PRESIONES:**

CUADRO DE PRESIONES RELATIVAS A LA RED

Abreviatura	Designación	Definición	Equivalencia con Norma CYII-1991
DP	Presión de diseño	Presión máxima de funcionamiento de la red o de la zona de presión, fijada por el proyectista, considerando futuras ampliaciones, pero excluyendo el golpe de ariete.	En redes de gravedad Presión estática (Ps). En redes de bombeo Presión de bombeo (Pb)
MDP	Presión máxima de diseño	Presión máxima de funcionamiento de la red o de la zona de presión, fijada por el proyectista, considerando futuras ampliaciones e incluyendo el golpe de ariete.	Presión máxima de trabajo (Pt)
OP	Presión de funcionamiento	Presión interna que aparece en un instante dado en un punto determinado de la red de abastecimiento de agua.	
SP	Presión de servicio	Presión interna en el punto de conexión a la instalación del consumidor, con caudal nulo en la acometida.	(Ps)
STP	Presión de prueba	Presión hidrostática a la que se somete una instalación antes de su puesta en servicio a fin de comprobar su estanquidad, integridad y anclaje.	

CUADRO DE PRESIONES RELATIVAS A LOS COMPONENTES

Abreviatura	Designación	Definición	Requerimientos
PFA	Presión de funcionamiento admisible	Presión hidrostática máxima que un componente es capaz de soportar de forma permanente.	$PFA \geq DP$
PMA	Presión máxima admisible	Presión dinámica máxima, incluido el golpe de ariete, que un componente es capaz de soportar.	$PMA \geq MDP$

Abreviatura	Designación	Definición	Requerimientos
PEA	Presión de prueba en obra admisible	Presión máxima que un componente recién instalado en obra es capaz de soportar, durante el periodo de prueba de la instalación.	$PEA \geq STP$

Se tendrá en cuenta la siguiente definición de presión normalizada o nominal:

PRESIÓN NORMALIZADA O NOMINAL (PN): Presión con arreglo a la cual se clasifican y timbran los tubos, accesorios, piezas especiales y elementos de la red.

La relación entre la presión normalizada (PN) y las presiones relativas a los componentes se especifican en las normas del producto, en su defecto se considera $PN \geq PFA$

GOLPE DE ARIETE: Fluctuaciones rápidas de presión debidas a las variaciones de caudal durante intervalos cortos de tiempo. El golpe de ariete está esencialmente relacionado con la velocidad del agua y no con la presión interna.

- **INSTALACIONES:**

INSTALACIONES DE CAPTACIÓN DE CAUDALES: conjunto de tuberías, aparatos de maniobra y control, obras de fábrica y demás elementos, cuyo fin es aportar a las instalaciones de tratamiento los volúmenes de agua necesarios para atender las demandas de consumo.

INSTALACIONES DE TRATAMIENTO DE AGUA: conjunto de máquinas y demás elementos destinados a efectuar los procesos de clarificación y depuración de aquélla, necesarios para su utilización en el consumo humano.

CONDUCCIONES GENERALES AL CONJUNTO DE CANALIZACIONES: tuberías y bombeos, con sus elementos de maniobra y control, que conducen el agua hasta los depósitos reguladores o hasta las conducciones de enlace y recepción de los usuarios en red primaria. Ordenanza Servicio 2010 (v. 09/11/09) 25.

DEPÓSITOS REGULADORES: son el conjunto de receptáculos destinados al almacenamiento transitorio del agua tratada en espera de su envío a la red de distribución.

INSTALACIONES DE ENLACE: conjunto de tuberías con sus correspondientes equipos de medida y maniobra que llevan el agua desde la conducción general o depósitos reguladores, según los casos, hasta el comienzo de la instalación interior del usuario en red primaria, o hasta las instalaciones receptoras y de reparto en el caso de agrupación de usuarios.

RED DE DISTRIBUCIÓN: conjunto de tuberías, con sus elementos de maniobra y control, que conducen el agua a presión por las calles de una población, y de las que se derivan las acometidas para el abastecimiento o suministro a los usuarios.

ACOMETIDA DE DISTRIBUCIÓN: conjunto de tuberías con sus llaves correspondientes, que partiendo de la red de distribución, la enlazan con la instalación interior. La acometida termina en la llave registro, incluyendo ésta, que está situada en la vía pública junto al límite de la propiedad privada a abastecer. Las acometidas pueden afectar tanto a inmuebles como a servicios, a fincas o a urbanizaciones particulares.

INSTALACIONES RECEPTORAS Y DE REPARTO: conjunto de tuberías, equipos de medida y llaves de maniobra existentes en el caso de agrupaciones de usuarios en red primaria, que conectan las conducciones de enlace de la agrupación, con la individual de cada miembro de la misma.

INSTALACIÓN INTERIOR DEL USUARIO EN RED SECUNDARIA, integrada por la INSTALACIÓN GENERAL Y LA PARTICULAR:

- ❖ **INSTALACIÓN INTERIOR GENERAL:** conjunto de tuberías, llaves, máquinas y contadores que, partiendo de la llave de registro de la acometida, enlazan con las instalaciones interiores particulares, según la normativa aplicable. La instalación interior general incluye las redes que, en su caso, distribuyan agua en cualquier terreno de dominio privado.
- ❖ **INSTALACIÓN INTERIOR PARTICULAR:** conjunto de tuberías y llaves que tienen por objeto distribuir el agua del recinto, local o vivienda en los términos previstos en la normativa aplicable.
- **COMPONENTES**

TUBO: Componente de sección transversal anular y diámetro interior uniforme, de eje recto cuyos extremos son lisos o con terminación en enchufe o en brida. Con relación a sus características mecánicas podemos distinguir:

- ❖ **TUBO RÍGIDO:** Tubo cuya capacidad de carga externa está limitada por la rotura sin deformación significativa de la sección (comportamiento rígido).
- ❖ **TUBO SEMIRRÍGIDO:** Tubo cuya capacidad de carga externa está limitada bien por la deformación y/o una tensión excesiva (comportamiento flexible), bien por la rotura (comportamiento rígido) en función de su rigidez anular y de las condiciones de instalación.

- ❖ **TUBO FLEXIBLE:** Tubo cuya capacidad de carga externa está limitada por la deformación (ovalación y/o deformación circunferencial) bajo carga de estado límite última sin romperse o sin tensión excesiva (comportamiento flexible).

ELEMENTO DE UNIÓN: Pieza de enlace de extremos adyacentes de dos componentes que incluye elementos de estanquidad. Podemos distinguir entre:

- ❖ **UNIÓN AJUSTABLE:** Unión que permite una desviación angular significativa en el momento de la instalación y no posteriormente.
- ❖ **UNIÓN FLEXIBLE:** Unión que permite una desviación angular significativa, tanto durante como después de la instalación y que permite un ligero desplazamiento diferencial entre ejes.
- ❖ **UNIÓN RÍGIDA:** Unión que no permite desviación angular significativa ni durante, ni después de la puesta en obra.

PIEZA ESPECIAL: Componente, distinto del tubo, que permite la derivación, el cambio de dirección o de diámetro. Entre otras, se definen como tales las piezas brida - enchufe, brida-extremo liso, codos y manguitos.

ELEMENTO DE MANIOBRA Y CONTROL: dispositivo que permite cortar o regular el caudal y la presión, por ejemplo, válvula de seccionamiento, válvula de regulación, válvula de aeración, válvula reductora de presión, válvula anti-retorno, etc.

ACCESORIO: Otro componente incorporado a una conducción, como por ejemplo contra-bridas, tornillos y juntas para uniones acerrojadas, y dispositivos de toma en carga.

REVESTIMIENTO EXTERIOR: Material complementario aplicado a la superficie exterior de un componente con objeto de protegerlo contra la corrosión, del deterioro y/o del ataque químico.

REVESTIMIENTO INTERIOR: Material complementario aplicado a la superficie interior de un componente con objeto de protegerlo contra la corrosión, deterioro mecánico y/o ataque químico. La composición de este revestimiento interior deberá cumplir lo exigido en el *Real Decreto 140/2003, de 7 de febrero*.

DIAMETROS

Diámetro exterior (OD): Diámetro exterior medio de la caña de tubo en una sección cualquiera. Para tubos perfilados exteriormente sobre la caña, se toma como diámetro exterior el diámetro máximo visto en corte.

Diámetro interior (ID): Diámetro interior medio de la caña del tubo en una sección cualquiera.

Diámetro nominal (DN/ID o DN/OD): Designación numérica del diámetro de un componente mediante un número entero aproximadamente igual a la dimensión real en milímetros. Esto se aplica tanto al diámetro interior (DN/ID) como al diámetro exterior (DN/OD), según Especificaciones de las Normas de Producto.

1.1.4. Unidades:

Se considerará el Sistema Internacional de Unidades (SI).

De acuerdo con lo dispuesto en el Real Decreto 1317/1989, de 27 de octubre, por el que se establecen las Unidades Legales de Medida, el Sistema Legal de Unidades de Medida Obligatorio en España es el sistema métrico decimal de siete unidades básicas, denominado Sistema Internacional de Unidades (SI), adoptado por la Conferencia General de Pesas y Medidas y vigente en la Comunidad Económica Europea.

Son unidades básicas del Sistema Internacional de Unidades las siguientes:

Magnitud	Unidad	Símbolo
Longitud	metro	m
Masa	kilogramo	kg
Tiempo	segundo	s

Son unidades derivadas del Sistema Internacional las siguientes:

Magnitud	Unidad	Símbolo	Equivalencia
Superficie	metro cuadrado	m ²	
Volumen	metro cúbico	m ³	
Velocidad	metro por segundo	m/s	
Aceleración	metro por segundo cuadrado	m/s ²	
Fuerza	Newton	N	kg·m/s ²
Presión	pascal	Pa	N/m ²
Energía	Julio	J	N·m
Potencia	Vatio	W	J/s
Densidad	kilogramo por metro cúbico	kg/m ³	
Caudal	metro cúbico por segundo	m ³ /s	

La correspondencia entre las unidades del sistema Internacional (SI) y las del Sistema Metro-Kilopondio-Segundo (MKS) es la siguiente:

$$1 \text{ N} = 0,102 \text{ kp} \text{ e inversamente } 1 \text{ kp} = 9,81 \text{ N}$$

$$1 \text{ N/mm}^2 = 10,197 \text{ kp/cm}^2 \text{ e inversamente } 1 \text{ kp/cm}^2 = 0,0981 \text{ N/mm}^2$$

El kilopondio (kp) se denomina también kilogramo fuerza (kgf).

RELACIÓN ENTRE DISTINTAS UNIDADES DE PRESIÓN

Una unidad de esta columna equivale a	Pa N/m ²	MPa N/mm ²	kgf/ cm ²	atm	m.c.a	mm Hg	bar
Pa = N/m²	1	10 ⁻⁶	10,2·10 ⁻⁶	9,87·10 ⁻⁶	1,02·10 ⁻⁴	0,0075	0,00001
MPa = N/mm²	106	1	10,1972	9,86923	101,974	7500,62	10
kgf/cm²	98066,5	0,098067	1	0,96784	10	735,559	0,98067
atm	101325	0,101325	1,03323	1	10,3326	760	1,01325
m.c.a	9806,38	0,009806	0,1	0,09678	1	73,5539	0,09806
mm Hg	133,322	1,333·10 ⁻⁴	0,00136	0,00132	0,013595	1	0,00133
bar	100000	0,1	1,01972	0,98692	10,1974	750,062	1

(atm= atmósfera; m.c.a.= metro de columna de agua; mm Hg = milímetro de mercurio)

Equivalencia con otras unidades de presión:

1 kgf/cm² = 14,223 psi (libra por pulgada cuadrada)

1 kgf/cm² = 2048,2 psf (libra por pie cuadrado)

1 kgf/cm² = 0,9289 tsf (tonelada por pie cuadrado)

1.1.5. Disposiciones aplicables.

En todo lo que no esté expresamente previsto en el presente Pliego ni se oponga a él serán de aplicación los siguientes documentos:

1.1.5.1. De carácter general.

- Ley 9/2017, de 8 de noviembre, de Contratos del Sector Público. BOE 9 de noviembre de 2017.

- Directiva 2014/24/UE, de 26 de febrero de 2014, sobre contratación pública.
- Ley 34/2010, de 5 de agosto, de modificación de las Leyes 30/2007, de 30 de octubre, de Contratos del Sector Público, 31/2007, de 30 de octubre, sobre procedimientos de contratación en los sectores del agua, la energía, los transportes y los servicios postales, y 29/1998, de 13 de julio, reguladora de la Jurisdicción Contencioso-Administrativa para adaptación a la normativa comunitaria de las dos primeras. BOE nº 192; 09-08-2010
- Ley 31/2007, sobre procedimientos de contratación en los sectores del agua, la energía, los transportes y los servicios postales. BOE nº 261; 31-10-07

PREVENCIÓN RIESGOS LABORALES

- Ley 31/1995 Prevención de Riesgos Laborales (BOE 10/11/95)
(Actualización: LEY 50/1998 (BOE 31/12/98)
(Actualización: LEY 39/1999 (BOE 06/11/99)
(Actualización: RDL 5/2000 (BOE 08/08/00)
(Actualización: LEY 54/2003 (BOE 13/12/03)
(Actualización: LEY 30/2005 (BOE 30/12/05)
(Actualización: LEY 31/2006 (BOE 19/10/06)
(Actualización: LEY ORGANICA 03/2007 (BOE 23/03/07)
(Actualización: LEY 26/2009 (BOE 24/12/09)
(Actualización: LEY 32/2010 (BOE 06/08/10)

TRABAJADORES AUTONOMOS Y AUTONOMOS E. DEPENDIENTES

- LEY 20/07 - Estatuto del trabajo autónomo. (BOE 12/07/07)
- Resolución 16/01/08 - Encuadramiento SS de Autónomos económicamente dependientes. (BOE 31/01/08). (Ver RD 197/2009)

- Resolución 18/03/09. Procedimiento para el registro de los contratos de los trabajadores autónomos económicamente dependientes. (BOE 04/04/09)
- R.D. 197/2009. Desarrolla Ley 20/07 Estatuto del Trabajador Autónomo Económicamente Dependiente en materia de Contrato y su Registro, y se crea el Registro Estatal de asociaciones profesionales de trabajadores autónomos. (BOE 04/03/09)

COORDINACION PREVENTIVA

- RD 171/04. Desarrolla Art. 24 de la Ley 31/95 en materia de coordinación preventiva. (BOE 31/01/04). (Corrección errores: BOE 10/03/04)

SUBCONTRATACIÓN OBRAS Y SERVICIOS

- RDL 5/2001. Subcontratación de obras y servicios en cualquier tipo de industria, correspondientes a su propia actividad (Art. 42 RDL 5/2001 Estatuto Trabajadores, actualizado según Ley 43/06) (BOE 30/12/06).
- Ley 32/2006. Reguladora de la Subcontratación en el Sector de la Construcción (BOE 19/10/06)
(Actualización: Ley 30/2007 BOE 31/10/07)
(Actualización: Ley 26/2009 BOE 24/12/09)
Desarrolla Ley 32/2006 reguladora de la Subcontratación en el Sector de la Construcción (BOE 25/08/07)
(Actualización RD 327/2009 BOE 14/03/2009)
(Actualización RD 337/2010 BOE 19/03/2010)

SERVICIOS DE PREVENCIÓN

- RD 39/1997. Reglamento Servicios de Prevención (BOE 31/01/97)
(Actualización: R.D. 780/98 BOE 01/05/98)
(Actualización: R.D. 604/06 BOE 29/05/06)
(Actualización: R.D. 298/09 BOE 07/03/09)
(Actualización: R.D. 337/10 BOE 19/03/10)

FORMACIÓN PREVENTIVA SECTORIAL CONSTRUCCIÓN

- Resolución de 1 de agosto de 2007 de la Dirección General de Trabajo. IV CONVENIO COLECTIVO GENERAL DEL SECTOR DE LA CONSTRUCCIÓN (BOE 17/08/07)
- Resolución de 18 de marzo de 2009 de la Dirección General de Trabajo. IV Convenio colectivo general del Sector de la Construcción (BOE 04/04/09) (Parte Homologación de formación y Convalidaciones)

INFRACCIONES ADMINISTRATIVAS

- RDL 5/2000. Ley Infracciones y Sanciones en el Orden Social (BOE 08/08/00)
(Actualización: Resolución Subsecretaria (BOE 30/10/01)
(Actualización: Ley 54/2003 BOE 13/12/03)
(Actualización: RDL 5/2006 BOE 14/06/06)
(Actualización: Ley 31/2006 BOE 19/10/06)
(Actualización: Ley 32/2006 BOE 19/10/06)
(Actualización cuantías sanciones: RD 306/2007 BOE 19/03/07)
(Actualización: Ley Orgánica 3/2007 BOE 23/03/07)
(Actualización: Ley 38/2007 BOE 17/11/07)
(Actualización: Ley 26/2009 BOE 24/12/09)
(Actualización: Ley 35/2010 BOE 18/09/10)
- RD 597/2007. Publicación de sanciones por infracciones muy graves en materia de Prevención de Riesgos Laborales (BOE 05/05/07).
- Decreto 10/2009. Creación del Registro de empresas sancionadas por infracciones muy graves en materia de PRL (DOGC 03/02/09).

SEÑALIZACIÓN

- RD 485/97. Disposiciones mínimas en materia de señalización de seguridad y salud en el trabajo (BOE 23/04/97).

MANIPULACIÓN MANUAL DE CARGAS

- RD 487/97. Disposiciones mínimas de seguridad y salud relativas a la manipulación manual de cargas que entrañe riesgos, en particular dorsolumbares, para los trabajadores (BOE 23/04/97).

EQUIPOS DE TRABAJO

- RD 1215/97. Disposiciones mínimas de seguridad y salud para la utilización por los trabajadores de los equipos de trabajo (BOE 07/08/97)
(Mod. por RD 2177/2004 BOE 13/11/04)

EQUIPOS PROTECCIÓN INDIVIDUAL

- RD 773/97. Disposiciones mínimas de seguridad y salud relativas a la utilización por los trabajadores de equipos de protección individual (BOE 12/06/97).
- RD 1407/92. Condiciones para la comercialización y libre circulación intracomunitaria de los equipos de protección individual (BOE 28/12/92).
Actualizado: RD 159/95 (BOE 08/03/95)
Resolución de 25/04/96 (BOE 28/05/96)
Corrección de erratas (BOE 24/02/93)
Orden de 16/05/94 (BOE 01/06/94)
Orden de 20/02/97 (BOE 26/03/97).

RIESGO ELÉCTRICO

- RD 614/01. Disposiciones mínimas para la protección de la salud y la seguridad de los trabajadores frente al riesgo eléctrico (BOE 21/06/01)

VIBRACIONES MECÁNICAS

- RD 1311/05. Protección de los trabajadores frente a los riesgos derivados de la exposición a vibraciones mecánicas (BOE 05/11/05)
(Actualizado RD 330/2009 BOE 26/03/09)

OBRAS

- RD 1627/97. Disposiciones mínimas de seguridad y salud en las Obras de Construcción (BOE 25/10/97)

Actualizado:

Resolución de 08/04/99 (BOE 16/04/99)

RD 2177 / 04 (BOE 13/11/04)

RD 604 / 06 (BOE 29/05/06)

RD 1109 / 07 (BOE 25/08/07)

RD 337 / 10 (BOE 19/03/10)

- RDL 1/1986. Medidas urgentes administrativas, financieras, fiscales y laborales (Apertura de centro de trabajo) (BOE 26/03/86)

Actualizado:

Ley 25/2009 de 22 de diciembre (BOE 23/12/09)

Ley 38/99

Ordenación de la edificación

Disposición adicional cuarta

Coordinador de seguridad y salud (BOE 06/11/99)

RUIDO

- RD 1316/89 (DEROGADO por RD286/06). Protección de los trabajadores frente a los riesgos derivados de la exposición a ruido durante el trabajo. (BOE 02/11/89)
Corrección de erratas BOE 09/12/89
- RD 286/06. Protección de la salud y seguridad de los trabajadores contra los riesgos relacionados con la exposición al ruido (BOE 11/03/06)
Corrección de erratas (BOE 14/03/06)

RIESGO DE EXPOSICIÓN AL AMIANTO

- RD 396/06. Disposiciones mínimas de seguridad y salud aplicables a los trabajos con riesgo de exposición al amianto (BOE 11/04/06)
- Pliego de Prescripciones Técnicas Generales (P.P.T.G.) para Obras de Abastecimiento del Consorcio de Aguas Bilbao Bizkaia.

1.1.5.2. De carácter particular.

Código Técnico de la Edificación

- **DB SE:** Seguridad estructural. Está compuesto a su vez de cinco documentos:
 - **DB SE-AE:** Acciones en la edificación
 - **DB SE-A:** Estructuras de acero
 - **DB SE-F:** Estructuras de fábrica
 - **DB SE-M:** Estructuras de madera
 - **DB SE-C:** Cimentaciones
- **DB SI:** Seguridad en caso de incendio
- **DB SU:** Seguridad de utilización
- **DB HS:** Salubridad y específicamente todo lo que se desarrolla en el DB-HS-4
- **DB HE:** Ahorro de energía
- **DB HR:** Protección frente al ruido.

Ley 38/1999 de 5 de noviembre de Ordenación de la edificación

TR Directiva Real Decreto 1630/1992: Disposiciones legales, reglamentarias y administrativas de los estados miembros sobre los productos de construcción.

Reglamento electrotécnico para baja tensión.- Decreto 2413/1973, del M. de Industria de 20 de Septiembre de 1973.

Instrucciones técnicas complementarias del reglamento electrotécnico para baja tensión.- Real Decreto 2295/1985 de 9 de Octubre.

Aplicación de las Instrucciones complementarias del reglamento electrotécnico para baja tensión.- Orden del M. de Industria de 6 de Abril de 1974.

Modificación de la Instrucción complementaria MI.BT. 025 del vigente reglamento electrotécnico para baja tensión.- Orden del M. de Industria y Energía de 19 de Diciembre de 1977.

Modificación parcial y ampliación de las Instrucciones complementarias MI.BT.004.007 y 017, anexas al vigente reglamento electrotécnico para baja tensión.- Orden del M. de Industria y Energía de 19 de Diciembre de 1.977.

Reglamento sobre condiciones técnicas y garantías de seguridad en centrales eléctricas y centros de transformación. Real Decreto 3275/1982 de 12 de noviembre del Ministerio de Industria y Energía.

Instrucciones técnicas complementarias MIE-RAT, del reglamento sobre condiciones técnicas y garantías de seguridad en centrales eléctricas, subestaciones y centros de transformación.- Orden del Ministerio de Industria y Energía del 6 de Julio de 1.984.

Normas para instalación de subestaciones y centros de transformación. Orden Ministerial de 11 de Marzo de 1.971.

Reglamento de Líneas Eléctricas de Alta Tensión.- Decreto 2413/1973 de 20 de Septiembre del Ministerio de Industria.

NORMAS PARA EL ABASTECIMIENTO DE AGUA

Norma UNE 36068:1994.- Barras corrugadas de acero soldable para armaduras de hormigón.

Norma UNE 36092:1996.- Mallas electrosoldadas de acero para armaduras de hormigón armado.

Norma UNE 53323:2001.- EX Sistemas de canalización enterrados de materiales plásticos para aplicaciones con y sin presión. Plásticos termoestables reforzados con fibra de vidrio (PRFV) basados en resinas de poliéster insaturado (UP).

Norma UNE-EN 124:1995.- Dispositivos de cubrimiento y de cierre para zonas de circulación utilizadas por peatones y vehículos. Principios de construcción, ensayos de tipo, marcado, control de calidad.

Norma UNE-EN 287:1992.- Cualificación de soldadores. Soldeo por fusión.

Norma UNE-EN 288:1993.- Especificación y cualificación de los procedimientos de soldeo para los materiales plásticos.

Norma UNE-EN 545:2002.- Tubos, racores y accesorios de fundición dúctil y sus uniones para canalizaciones de agua. Requisitos y métodos de ensayo.

Norma UNE-EN 639:1995.- Prescripciones comunes para tubos de presión de hormigón incluyendo juntas y accesorios.

Norma UNE-EN 641:1995.- Tubos de presión de hormigón armado, con camisa de chapa, incluyendo juntas y accesorios.

Norma UNE-EN 642:1995.-Tubos de presión de hormigón pretensado, con y sin camisa de chapa, incluyendo juntas, accesorios y prescripciones particulares relativas al acero de pretensar para tubos.

Norma UNE-EN 671-1:2001.- Instalaciones fijas de lucha contra incendios. Sistemas equipados con mangueras. Parte 1: Bocas de incendios equipadas con mangueras semirrígidas.

Norma UNE-EN 671-2:2001.- Instalaciones fijas de lucha contra incendios. Sistemas equipados con mangueras. Parte 2: Bocas de incendios equipadas con mangueras planas.

Norma UNE-EN 681-1:1996.- Juntas elastoméricas. Requisitos de los materiales para juntas de estanqueidad de tuberías empleadas en canalizaciones de agua y en drenaje. Parte 1: Caucho vulcanizado.

Norma UNE-EN 681-1/A1:1999.- Juntas elastoméricas. Requisitos de los materiales para juntas de estanqueidad de tuberías empleadas en canalizaciones de agua y en drenaje. Parte 1: Caucho vulcanizado.

Norma UNE-EN 736:1996.- Válvulas. Terminología. Definición de los tipos de válvulas. Definición de los componentes de las válvulas. Definición de términos.

Norma UNE-EN 805:2000.- Abastecimiento de agua: Especificaciones para redes exteriores a los edificios y sus componentes.

Norma UNE-EN 1333:1996.- Componentes de canalización de tubería. Definición y selección de PN.

Norma UNE-EN 1508:1999.- Abastecimiento de agua. Requisitos para sistemas y componentes para el almacenamiento de agua.

Norma UNE-EN 10020:2001.- Definición y clasificación de los tipos de aceros.

Norma UNE-EN 10025:1994.- Productos laminados en caliente, de acero no aleado, para construcciones metálicas de uso general. Condiciones técnicas de suministro.

Norma UNE-EN 10088-1:1996.- Aceros inoxidables. Parte 1: Relación de aceros inoxidables.

Norma UNE-EN 10224:2003.- Tubos y accesorios en acero no aleado para el transporte de líquidos acuosos, incluido agua para consumo humano. Condiciones técnicas de suministro.

Norma UNE-EN 12201:2003.- Sistemas de canalización de materiales plásticos para el suministro de agua. Polietileno (PE).

Norma UNE-EN 12473:2001.- Principios generales de la protección catódica en agua de mar.

Norma UNE-EN 12474:2002.- Protección catódica de canalización submarina.

Norma UNE-EN 12696:2001.- Protección catódica del acero en el hormigón.

Norma UNE-EN 12954:2002.- Protección catódica de estructuras metálicas enterradas o sumergidas. Principios generales y aplicación para tuberías.

Norma UNE-EN 22401:1995.- Electrodo revestido. Determinación del rendimiento y coeficiente del depósito.

Proyectos de norma europea [PREN] 1796:2000.- Sistemas de canalización enterradas de materiales plásticos para el suministro de agua. Plásticos termoestables reforzados con fibra de vidrio (PRFV) basadas en resinas de poliéster insaturado (UP).

Proyectos de norma europea [PREN] 13636:2001.- Protección catódica de tanques metálicos subterráneos y tuberías correspondientes.

Proyectos de norma europea [prEN] 50162:2000.- Protección contra la corrosión debida a corrientes vagabundas provenientes de sistemas de corriente continua.

Norma ISO 7005-2:1988.- Metallic flanges. Part 2. Cast iron flanges.

Norma ISO 8180:1995.- Ductile iron pipes. Polyethylene sleeping.

Normas ISO 13845:2000.- Plastics piping systems. Elastomeric-sealing-ring-type socket joints for use with unplasticized poly(vinyl chloride) (PVC-U) pipes. Test method for leaktightness under internal pressure and with angular deflection.

Proyectos de norma ISO [ISO DIS] 16422:2003.- Pipes and joints made oriented unplasticized poly(vinyl chloride) (PVC-O) for the conveyance of water.

Norma WIS (Water Industry Specification) 4-31-08:2001.- Especificaciones de tubos de policloruro de vinilo orientado molecularmente (PVC-O) empleados en conducciones subterráneas a presión.

Norma DIN (Deutsches Institut für Normung) 1626:1984.- Welded circular unalloyed steel tubes subject to special requirements; technical delivery conditions.

Norma DIN (Deutsches Institut für Normung) 2458:1981.- Welded steel pipes and tubes; dimensions conventional masses per unit length.

Norma DIN (Deutsches Institut für Normung) 30670:1991.- Polyethylene coating of steel pipes and fittings; requirements and testing.

Norma DIN (Deutsches Institut für Normung) 30672:2000.- External organic coating for the corrosion protection of buried and immersed pipelines for continuous operating temperatures up to 50°C. Tapes and shrinkable materials.

Norma DIN (Deutsches Institut für Normung) 30674-1:1982.- Coating of ductile cast iron pipes. Part 1: polyethylene coating.

Normas NF (Association française de normalisation, AFNOR) A 48-851:1995.- Foundry products. Ductile iron pipes for pressure pipelines. Polyurethane external coating.

Normas SS (Swedish Standard Institute) 055900-1.- Preparation of steel substrates before application of paints and related product. Visual assessment of surface cleanliness. Part 1: Rust grades and preparation grades of uncoated steel substrates and of steel substrates after removal of previous coating.

Normas AWWA (American Water Works Association) M-11:1989.- Steel Pipe: A Guide for Design and Installation.

Nomas API (American Petroleum Institute) 5L:2000.- Specifications for line pipe.

Normas RP (Recommended Practice of National Association of Corrosion Engineers)

RP0100:2000.- Standard recommended practice. Cathodic protection of prestressed concrete cylinder pipelines.

Normas RP (Recommended Practice of National Association of Corrosion Engineers)

RP0169:1996.- Standard recommended practice. Control of external corrosion on underground or submerged metallic piping systems.

Normas RP (Recommended Practice of National Association of Corrosion Engineers)

RP0187:1996.- Standard recommended practice. Design considerations for corrosion control of reinforcing steel in concrete.

Orden Ministerial, de 9 de diciembre de 1975, por la que se aprueban las Normas Básicas para las instalaciones interiores de suministro de agua.

Real Decreto Legislativo 849/1986, de 11 de abril, por el que se aprueba el Reglamento del Dominio Público Hidráulico, que desarrolla los Títulos Preliminar I, IV, V, VI y VII de la Ley 29/1985, de 2 de agosto, de Aguas.

Real Decreto 1317/1989, de 27 de octubre, por el que se establecen las Unidades Legales de Medida.

Real Decreto 1812/1994, de 2 de septiembre, por el que se aprueba el Reglamento General de desarrollo de la Ley 25/1998 de Carreteras.

Real Decreto 2661/1998, de 11 de diciembre, por el que se aprueba la “Instrucción de Hormigón estructural (EHE)”.

Real Decreto Legislativo 1/2001, de 20 de julio, por el que se aprueba el Texto refundido de la Ley de Aguas.

Real Decreto 118/2003, de 31 de enero, por el que se aprueba la lista de sustancias permitidas para la fabricación de materiales y objetos plásticos destinados a entrar en contacto con los alimentos y se regulan determinadas condiciones de ensayo.

Real Decreto 140/2003, de 7 de febrero, por el que se establecen los criterios sanitarios de la calidad del agua de consumo humano.

Orden SCO/983/2003, de 15 de abril, por la que se modifican los anexos del **Real Decreto 118/2003, de 31 de enero**, por el que se aprueba la lista de sustancias permitidas para la fabricación de materiales y objetos plásticos destinados a entrar en contacto con los alimentos y se regulan determinadas condiciones de ensayo.

Real Decreto Legislativo 606/2003, de 23 de mayo, por el que se modifica el **Real Decreto Legislativo 849/1986, de 11 de abril**, por el que se aprueba el Reglamento del Dominio

Público Hidráulico, que desarrolla los Títulos Preliminar I, IV, V, VI y VII de la Ley 29/1985, de 2 de agosto, de Aguas.

NORMATIVA DE APLICACIÓN PARA DEPÓSITOS

Norma UNE-EN 1.508 sobre requisitos para sistemas y componentes para el almacenamiento de agua para abastecimiento.

Norma UNE-EN 805 en la que se establecen unas especificaciones para redes de abastecimiento exteriores a los edificios y sus componentes.

RD 140/2003 por el que se establecen los criterios sanitarios de la calidad del agua de consumo humano,

ORDEN SCO/3719/2005 sobre sustancias para el tratamiento del agua destinada a la producción de agua de consumo humano.

Instrucción Española de Hormigón Estructural (EHE-08) en lo relativo a la construcción de depósitos in situ, que abarca tanto el proyecto como la construcción, y en la legislación y normas vigentes.

Eurocódigos: bases de cálculo de estructuras.

- **Eurocódigo 1:** Acciones en estructuras.
- **Eurocódigo 2:** Proyecto de estructuras de hormigón.
- **Eurocódigo 7:** Proyecto geotécnico.
- **Eurocódigo 8:** Disposiciones para el proyecto de estructuras sismorresistentes.

Norma de Construcción Sismorresistente: parte general y edificación **(NCSE-02).**

Instrucción Eduardo Torroja (IET-80) para tubos de hormigón armado o pretensado.

Manual de corrosión y protección de tuberías de AEAS, 2001.

Guía Técnica sobre tuberías para el transporte de agua a presión, del CEDEX, 2002.

1.2. CONDICIONES GENERALES.

1.2.1. Dirección de obra.

El Director de Obra es la persona con titulación adecuada y suficiente, directamente responsable de la comprobación y vigilancia de la correcta realización de las obras contratadas.

Las atribuciones asignadas en el presente Pliego al Director de Obra y las que asigne la legislación vigente, podrán ser delegadas en su personal colaborador de acuerdo con las

prescripciones establecidas, pudiendo exigir el **Contratista** que dichas atribuciones delegadas se emitan explícitamente en orden que conste en el correspondiente "**Libro de Órdenes**" de Obra.

Cualquier miembro del equipo colaborador del Director de Obra, incluido explícitamente en el órgano de Dirección de Obra, podrá dar en caso de emergencia, a juicio de él mismo, las instrucciones que estime pertinentes dentro de las atribuciones legales, que serán de obligado cumplimiento por el **Contratista**.

La inclusión en el presente Pliego de las expresiones Director de Obra y Dirección de Obra son prácticamente ambivalentes, teniendo en cuenta lo antes enunciado, si bien debe entenderse aquí, que al indicar Dirección de Obra, las funciones o tareas a que se refiere dicha expresión son presumiblemente delegables.

La Dirección, fiscalización y vigilancia de las obras serán ejercidas por los Servicios Técnicos del CABB en la persona por él designada.

Las funciones del Director, en orden a la dirección, control y vigilancia de las obras que fundamentalmente afectan a sus relaciones con el **Contratista**, son las siguientes:

- Exigir al **Contratista**, directamente o a través del personal a sus órdenes, el cumplimiento de las condiciones contractuales.
- Garantizar la ejecución de las obras con estricta sujeción al proyecto aprobado, o modificaciones debidamente autorizadas, y el cumplimiento del programa de trabajos.
- Definir aquellas condiciones técnicas que los Pliegos de Prescripciones correspondientes dejan a su decisión
- Resolver todas las cuestiones técnicas que surjan en cuanto a interpretación de planos, condiciones de materiales y de ejecución de unidades de obra, siempre que no se modifiquen las condiciones del Contrato.
- Estudiar las incidencias o problemas planteados en las obras que impidan el normal cumplimiento del Contrato o aconsejen su modificación, tramitando, en su caso, las propuestas correspondientes.
- Proponer las actuaciones procedentes para obtener, de los organismos oficiales y de los particulares, los permisos y autorizaciones necesarios para la ejecución de las obras y ocupación de los bienes afectados por ellas, y resolver los problemas planteados por los servicios y servidumbres relacionados con las mismas.
- Asumir personalmente y bajo su responsabilidad, en casos de urgencia o gravedad, la dirección inmediata de determinadas operaciones o trabajos en curso; para lo cual el **Contratista** deberá poner a su disposición el personal, material de la obra y maquinaria necesaria.

- Elaborar las certificaciones al **Contratista** de las obras realizadas, conforme a lo dispuesto en los documentos del **Contratista**.
- Participar en las recepciones provisional y definitiva y redactar la liquidación de las obras, conforme a las normas legales establecidas.

El **Contratista** estará obligado a prestar su colaboración al Director para el normal cumplimiento de las funciones a éste encomendadas.

1.2.2. Organización y representación del contratista.

El **Contratista** con su oferta incluirá un Organigrama designado para las distintas funciones el personal que compromete en la realización de los trabajos, incluyendo como mínimo las funciones que más adelante se indican con independencia de que en función del tamaño de la obra puedan ser asumidas varias de ellas por una misma persona.

El **Contratista**, antes de que se inicien las obras, comunicará por escrito el nombre de la persona que haya de estar por su parte al frente de las obras para representarle como "**Delegado de Obra**" según lo dispuesto en el **Pliego de Cláusulas Administrativas Generales para la Contratación de Obras del Estado, y Pliegos de Licitación**.

Este representante, con plena dedicación a la obra tendrá la titulación adecuada formación en gestión ambiental de obras y la experiencia profesional suficiente, a juicio de la Dirección de Obra, debiendo residir en la zona donde se desarrollen los trabajos y no podrá ser sustituido sin previo conocimiento y aceptación por parte de aquélla.

Igualmente, comunicará los nombres, condiciones y organigramas adicionales de las personas que, dependiendo del citado representante, hayan de tener mando y responsabilidad en sectores de la obra, siendo obligado, al menos que exista con plena dedicación un Ingeniero o Arquitecto Técnico en calidad de "**Jefe de Obra**" y será de aplicación todo lo indicado anteriormente en cuanto a formación y experiencia profesional, sustituciones de personas y residencia.

El **Contratista** comunicará el nombre del **Jefe de Seguridad y Salud** responsable de la misma.

El **Contratista** incluirá con su oferta los "currículum vitae" del personal de su organización que asignaría a estos trabajos, hasta el nivel de encargado inclusive, en la inteligencia de que cualquier modificación posterior solamente podrá realizarse previa aprobación de la Dirección de Obra o por orden de ésta.

Antes de iniciarse los trabajos, la representación del **Contratista** y la Dirección de Obra acordarán los detalles de sus relaciones estableciéndose modelos y procedimientos para comunicación escrita entre ambos, transmisión de órdenes, así como la periodicidad y nivel de reuniones para control de la marcha de las obras. Las **reuniones** se celebrarán **cada quince (15) días** salvo orden escrita de la Dirección de Obra.

La Dirección de Obra podrá suspender los trabajos, sin que de ello se deduzca alteración alguna de los términos y plazos contratados, cuando no se realicen bajo la dirección del personal facultativo designado para los mismos y en tanto no se cumple este requisito.

La Dirección de Obra podrá exigir al **Contratista** la designación de nuevo personal facultativo, cuando la marcha de los trabajos respecto al Plan de Trabajos así lo requiera a juicio de la Dirección de Obra. Se presumirá existe siempre dicho requisito en los casos de incumplimiento de las órdenes recibidas o de negativa a suscribir, con su conformidad o reparos, los documentos que reflejen el desarrollo de las obras, como partes de situación, datos de medición de elementos a ocultar, resultados de ensayos, órdenes de la Dirección y análogos definidos por las disposiciones del Contrato o convenientes para un mejor desarrollo del mismo.

1.2.3. Documentos a entregar al Contratista.

Los documentos, tanto del Proyecto como otros complementarios, que la Dirección de Obra entregue al Contratista, pueden tener un valor contractual o meramente informativo, según se detalla a continuación:

1.2.3.1. Documentos contractuales

Será de aplicación lo dispuesto en los Artículos 82, 128 y 129 del **Reglamento General de Contratación del Estado** y de la **Cláusula n. 7 del Pliego de Cláusulas Administrativas Generales para la Contratación de Obras (Contratos del Estado)**.

Será documento contractual el programa de trabajo, cuando sea obligatorio, de acuerdo con lo dispuesto en el Artículo 128 del Reglamento General de Contratación o, en su defecto, cuando lo disponga expresamente el Pliego de Cláusulas Administrativas Particulares.

En el caso de estimarse necesario calificar de contractual cualquier otro documento del Proyecto, se hará constar así en el Pliego de Prescripciones Técnicas Particulares, estableciendo a continuación las normas por las que se regirán los incidentes de contradicción con los otros documentos contractuales, de forma análoga a la expresada en el Artículo 1.3, apartado 1.3.1.5. del presente Pliego. No obstante, el carácter contractual sólo se considerará aplicable a dicho documento si se menciona expresamente en los Pliegos de Licitación de acuerdo con el Artículo 82 del Reglamento General de Contratación del Estudio.

1.2.3.2. Documentos informativos.

Tanto la información geotécnica de proyecto como los datos sobre procedencia de materiales, a menos que tal procedencia se exija en el Pliego de Prescripciones Técnicas Particulares, ensayos, condiciones locales, diagramas de movimientos de tierras, estudios de maquinaria, de condiciones climáticas, de justificación de precios y, en general, todos los que se incluyen habitualmente en la Memoria de los Proyectos, son documentos informativos y, en consecuencia, deben aceptarse tan sólo como complementos de la información que el Contratista debe adquirir directamente y con sus propios medios.

Por tanto, el **Contratista** será responsable de los errores que se puedan derivar de su defecto o negligencia en la consecución de todos los datos que afectan al contrato, al planeamiento y a la ejecución de las obras.

1.2.4. Cumplimiento de las ordenanzas y normativa vigente.

El Contratista viene obligado al cumplimiento de la legislación vigente, que por cualquier concepto, durante el desarrollo de los trabajos, le sea de aplicación, aunque no se encuentre expresamente indicada en este Pliego o en cualquier otro documento de carácter contractual.

1.2.5. Permisos y licencias.

La Propiedad facilitará las autorizaciones y licencias de su competencia que sean precisas al Contratista para la construcción de la obra y le prestará su apoyo en los demás casos, en que



serán obtenidas por el Contratista sin que esto de lugar a responsabilidad adicional o abono por parte de la Propiedad.

1.3. DEFINICIÓN DE LAS OBRAS.

1.3.1. Documentos que definen las obras y orden de prelación.

Las obras quedan definidas por los Planos, el Pliego de Prescripciones Técnicas Particulares (P.P.T.P.) y la normativa incluida en el apartado 1.1.4 "Disposiciones de aplicación".

No es propósito, sin embargo, de Planos y Pliego de Prescripciones el definir todos y cada uno de los detalles o particularidades constructivas que puede requerir la ejecución de las obras, ni será responsabilidad de la Propiedad la ausencia de tales detalles, según se indica en el apartado 1.3.1.6.

1.3.1.1. Planos.

Las obras se realizarán de acuerdo con los planos del Proyecto utilizado para su adjudicación y con las instrucciones y planos complementarios de ejecución que, con detalle suficiente para la descripción de las obras, entregará la Propiedad al Contratista.

1.3.1.2. Planos complementarios. Planos de nuevas obras.

El Contratista deberá solicitar por escrito dirigido a la Dirección de Obra los planos complementarios de ejecución, necesarios para definir las obras que hayan de realizarse con **treinta (30) días** de antelación a la fecha prevista de acuerdo con el programa de trabajos. Los planos solicitados en estas condiciones serán entregados al **Contratista** en un plazo no superior a quince (15) días.

1.3.1.3. Interpretación de los planos.

Cualquier duda en la interpretación de los planos deberá ser comunicada por escrito al Director de Obra, el cual, antes de **quince (15) días**, dará las explicaciones necesarias para aclarar los detalles que no estén perfectamente definidos en los planos.

1.3.1.4. Confrontación de planos y medidas.

El Contratista deberá confrontar, inmediatamente después de recibidos todos los planos que le hayan sido facilitados y deberá informar prontamente al Director de las Obras sobre cualquier anomalía o contradicción. Las cotas de los planos prevalecerán siempre sobre las medidas a escala.

El Contratista deberá confrontar los diferentes planos y comprobar las cotas antes de aparejar la obra y será responsable por cualquier error que hubiera podido evitar de haberlo hecho.

1.3.1.5. Contradicciones, omisiones o errores en la documentación.

Lo mencionado en el Pliego de Prescripciones Técnicas Particulares y omitido en los Planos o viceversa, deberá ser ejecutado como si estuviese contenido en todos estos documentos.

En caso de contradicción entre los planos del Proyecto y el Pliegos de Prescripciones, prevalecerá lo prescrito en este último.

Las omisiones en Planos y Pliego o las descripciones erróneas de detalles de la Obra, que sean manifiestamente indispensables para llevar a cabo el espíritu o la intención expuestos en los Planos y Pliego o que por uso y costumbre deban ser realizados, no solo no eximen al Contratista de la obligación de ejecutar estos detalles de obra omitidos o erróneamente descritos, sino que, por el contrario, deberán ser ejecutados como si hubiesen sido completa y correctamente especificados.

Para la ejecución de los detalles mencionados, el **Contratista** preparará un croquis que propondrá al Director de la Obra para su aprobación y posterior ejecución y abono.

En todo caso, **las contradicciones, omisiones o errores que se adviertan en estos documentos por el Director, o por el Contratista, deberán reflejarse preceptivamente en el Libro de Órdenes.**

1.3.1.6. Planos complementarios de detalle.

Será responsabilidad del Contratista la elaboración de cuantos planos complementarios, de detalle, sean necesarios para la correcta realización de las obras. Estos planos serán presentados a la Dirección de Obra con **quince (15) días** laborables de anticipación para su aprobación y/o comentarios.

1.3.1.7. Archivo actualizado de Documentos que definen las obras. Planos de obra realizada.

El **Contratista** dispondrá en obra de una copia completa del Pliego de Prescripciones, un juego completo de los planos del proyecto, así como copias de todos los planos complementarios desarrollados por el **Contratista** y aceptados por la Dirección de Obra y de los revisados suministrados por la Dirección de Obra, junto con las instrucciones y especificaciones complementarias que pudieran acompañarlos.

1.3.2. Descripción de las obras.

1.3.2.1. Obras a realizar y planteamiento del sistema de trabajo

A continuación, se detallan las obras que se realizan en este proyecto. Los trabajos se pueden resumir en las siguientes actuaciones:

Accesos

General

Para una adecuada conservación y mantenimiento de los depósitos existentes, deben existir sistemas de acceso fáciles al interior de los vasos de los depósitos.

Para ello, se dispondrá alrededor de los depósitos un pasillo perimetral de 1 metro de anchura, realizado con extendido de zahorra artificial de 15 cm por encima de una tela de PEAD para evitar filtraciones, alrededor del cual se ejecutará un vallado exterior metálico de simple torsión, con pies de hormigón en cada poste.

En los depósitos se instalarán plataformas horizontales de tramex, con barandillas y escaleras en el interior. También se colocarán pates, T telescópica, escaleras y barandillas en aquellos depósitos cuyo acceso al cuenco se encuentre en cubierta.

Además, en el interior de sala de válvulas, se colocará una plataforma tramex elevada, con rodapié de 15cm y escalera fija, para lograr un acceso seguro al cuenco, en caso de necesidad

Armintza

Alrededor del depósito se construirá una solera de 1 m de anchura y 25 cm de profundidad con zahorra artificial. Previamente, será necesario colocar una lámina

drenante clavada al muro del depósito y la correspondiente lámina geotextil anticontaminante, que facilitará la circulación del agua sobre la lámina drenante.

Una parte del terreno circundante al depósito es utilizada habitualmente como zona de acopio por las brigadas municipales, por lo que tanto la solera, como el cierre perimetral, sólo se construirán a mitad de depósito (ver plano 8, hoja 1).

El depósito tiene un único acceso a la sala de llaves en la cota +72.000 (cota de solera del depósito) y para acceder al cuenco existe una escalera de más de 4m de altura. La escalera se desmontará y gestionará adecuadamente.

Se construirá una plataforma de trabajo sobre la calderería de la sala de llaves (cota +73.000), desde la cuál se accederá al cuenco mediante una nueva escalera instalada en dos tramos: uno desde la cota +73.000 a la +75.000, en la que se construirá una plataforma de tramex intermedia, y otro desde la cota +75.000 a la cota 76.400, donde se construirá la plataforma desde la que se accederá al interior del cuenco. Ambas plataformas estarán protegidas por una barandilla de acero galvanizado de 1,10m de altura, de modo que el acceso, desde la sala de llaves al cuenco, se realice de forma segura.

Para construir las plataformas de trabajo se empleará una rejilla de acero galvanizado en malla de 30x30 mm, con pletina portante de 30x3 mm y pletina separadora de 30x3 mm. En la estructura soporte se emplearán perfiles L.120.80.8 mm, anclados a los muros del depósito con pernos M12 de acero (Lmin, 10 cm) y taco químico, colocados cada 40 cm (ver plano 07, hoja 1).

Dada la escasa superficie interior disponible en la sala de llaves, se instalará una plataforma de tramex, elevada 1m sobre la solera de hormigón, de manera que todos los mecanismos queden bajo el tramex, incluidos desagüe, salidas y tubería de entrada. El tramex será practicable y dispondrá de pequeñas ventanas para actuar las válvulas.

La puerta de acceso al depósito se debe cambiar y se montará una puerta de acero al carbono con marco construido en angular de acero. También será necesario retranquear el hueco de la puerta unos 50 cm a la derecha, con el fin de facilitar el montaje de la nueva calderería (ver plano 05, hoja 1).

Iamdrome

Se construirá una solera de 1 m de anchura y 25 cm de profundidad con zahorra artificial. Previamente, será necesario colocar una lámina drenante clavada al muro del depósito y la correspondiente lámina geotextil anticontaminante, que facilitará la circulación del agua sobre la lámina drenante. La solera se ampliará hasta hacer una zona regular en la zona de la entrada y hasta la pista de acceso.

La sala de llaves del depósito consta de dos recintos, no accesibles entre sí, debido a la disposición de las tuberías y equipos existentes. Para acceder al cuenco existe una escalera, que, en la renovación de la sala de llaves, se desmontará y cambiará por una nueva, de acero galvanizado, fijada a la pared del depósito con pernos de anclaje de acero y tacos químicos. de más de 4m de altura. La escalera existente se desmontará y gestionará adecuadamente.

Se construirán dos plataformas de trabajo. Una en la cota +105.750, sobre la calderería de la sala de llaves, desde la cual se accederá al cuenco mediante una nueva escalera instalada hasta la cota +108.300 (sobresaliendo 1m), cota en la que se construirá la segunda de las plataformas.

Esta última plataforma estará protegida por una barandilla de acero galvanizado de 1,10m de altura, de modo que el acceso, desde la sala de llaves al cuenco, se realice de forma segura.

Para construir las plataformas de trabajo se empleará una rejilla de acero galvanizado en malla de 30x30 mm, con pletina portante de 30x3 mm y pletina separadora de 30x3 mm. En la estructura soporte se emplearán perfiles L.120.80.8 mm, anclados a los muros del depósito con pernos M12 de acero (Lmin, 10 cm) y taco químico, colocados cada 40 cm (ver plano 06, hoja 1).

La plataforma construida sobre la calderería, elevada 0.75 m sobre la solera de hormigón, permitirá el paso entre los dos recintos de la sala de llaves, y todas las tuberías y mecanismos quedarán bajo el tramex (incluidos desagüe, salidas y tubería de entrada). El tramex será practicable y dispondrá de pequeñas ventanas para actuar las válvulas.

La puerta de la fachada norte se anulará, mientras que la otra puerta, situada en la fachada este, se cambiará y se montará una puerta de acero al carbono con marco construido en angular de acero (ver plano 04, hoja 1). Se adaptará el hueco existente a las dimensiones de la nueva puerta.

Cubiertas

General

La cubierta exterior de los depósitos debe estar preferentemente inclinada, para impedir la acumulación de materiales y la retención de agua.

Se empleará por tanto mortero para la formación de pendientes en la cubierta, con bajante de aguas pluviales. En los que sea necesario se colocará un canalón en cubierta.

Para la impermeabilización de la cubierta, se empleará una membrana líquida de poliuretano monocomponente, que al polimerizar, forma una membrana continua impermeable de gran elasticidad, resistente a la intemperie y de excelente adherencia para la impermeabilización y protección de superficies.

Esta impermeabilización se realizará en dos manos. Esta última contendrá pasta pigmentada de color verde para darle el aspecto definitivo a la cubierta, y deberá ser transitable.

Previamente a la aplicación de estas dos capas de impermeabilización habrá que preparar la superficie de la cubierta, limpiando la superficie y arreglando las grietas mortero reparador, atendiendo especialmente a zonas críticas como medias cañas, cañerías, sifones, chimeneas.

Seguidamente a la reparación de la cubierta se extenderá una imprimación que servirá de unión entre los arreglos con mortero, la formación de las pendientes y las capas de impermeabilización.

Las especificaciones técnicas de ambos productos se detallan en el Pliego de Prescripciones Técnicas.

Armintza

En la actualidad, la cubierta del depósito está tapada con una capa de tierra vegetal de unos 30 cm. Para conseguir una buena evacuación, evitar la acumulación y retención de agua, será necesario dar una pendiente adecuada a la cubierta (2%-4%). Se eliminará la capa de tierra vegetal, se limpiará la cubierta con agua a presión, y tras reparar aquellas partes que se encuentren dañadas, se procederá a construir los faldones de la cubierta mediante el uso de un mortero de pendienteado. Se debe prestar especial atención a las medias cañas (cubierta-murete).

Para evacuar el agua se sanearán los michelos existentes en el murete de coronación de la cubierta, perforando alguno más si se estimase necesario. No será necesario, por tanto, la colocación de canalones ni bajantes de agua.

Tras reparar y dar pendientes, se impermeabilizará la cubierta, para lo que se empleará una membrana líquida de poliuretano monocomponente (dos manos). Se tendrá en cuenta que la cubierta debe ser TRANSITABLE.

Entre cada una de las fases de saneo de la cubierta (reparación, pendienteado e impermeabilización) se aplicará una capa de imprimación de adherencia para garantizar la correcta unión de los materiales utilizados.

Existe un canal de hormigón en la parte trasera de la cubierta. Será necesario demoler dicho canal, retirarlo sanear tanto el murete perimetral, como el alero de la cubierta. Lo mismo ocurre con la arqueta existente, elevada sobre la superficie, que también habrá que demoler.

La reparación de la cubierta se completará con la reconstrucción del murete y el alero de coronación.

Iamdrome

La cubierta del cuenco y la antigua sala de llaves están construida en hormigón, con la estructura típica de otros depósitos, con alero y murete en coronación. Sin embargo, la ampliación de la sala de llaves tiene una cubierta de chapa metálica tipo sándwich.

La cubierta de hormigón del depósito está tapada con una capa de tierra vegetal de unos 30 cm. Para conseguir una buena evacuación, evitar la acumulación y retención de agua, será necesario dar una pendiente adecuada a la cubierta (2%-4%). Se eliminará la capa de tierra vegetal, se limpiará la cubierta con agua a presión, y tras reparar aquellas partes que se encuentren dañadas, se procederá a construir los faldones de la cubierta mediante el uso de un mortero de pendienteado. Se debe prestar especial atención a las medias cañas (cubierta-murete).

La reparación de la cubierta se completará con la reconstrucción del murete y el alero de coronación. El alero se reconstruirá completamente, mientras que en el caso del murete de coronación, será en el replanteo, una vez instalado un acceso seguro a la cubierta, cuando se decida si se renueva el murete y en qué porcentaje, ya que desde el suelo, se observa que está en bastante mal estado, pero no se puede ver con seguridad el alcance final de los trabajos.

Para evacuar el agua se sanearán los michelos existentes en el murete de coronación de la cubierta, perforando alguno más si se estimase necesario. No será necesario, por tanto, la colocación de canalones ni bajantes de agua.

Tras reparar y dar pendientes, se impermeabilizará la cubierta, para lo que se empleará una membrana líquida de poliuretano monocomponente (dos manos). Se tendrá en cuenta que la cubierta debe ser TRANSITABLE.

Entre cada una de las fases de saneo de la cubierta (reparación, pendienteado e impermeabilización) se aplicará una capa de imprimación de adherencia para garantizar la correcta unión de los materiales utilizados.

Respecto a la cubierta de chapa, los trabajos serán mínimos, procediendo únicamente a sanear y pintar de nuevo las vigas soporte y sellar los huecos existentes entre chapa y muros del depósito.

Compartimentación de depósitos

General

A efectos del Departamento de Sanidad del Gobierno Vasco, se considera una deficiencia leve cuando el volumen del depósito es tal, que su reparación y limpieza impide el suministro de agua durante un corto periodo de tiempo (2-3 horas) a un número de habitantes reducido (<500).

Por esta razón, los depósitos han de estar compartimentados, o bien tener la posibilidad de bypass, a fin de poder realizar operaciones de mantenimiento, limpieza y reparaciones necesarias sin tener que interrumpir el suministro de agua a la población.

Dependiendo de las características del depósito, de la situación de entrada y salida de tuberías al mismo, y de su ubicación (en terreno natural o urbano con reposición de pavimento) se definirán tres partidas denominadas:

- Bypass calderería de acero galvanizado
- Bypass zanja en terreno natural
- Bypass zanja con reposición de pavimento

A continuación, se definen estas partidas.

P.A. BY-PASS MEDIANTE CALDERERÍA DE ACERO GALVANIZADO

En los depósitos en los que las tuberías de entrada y salida de agua se encuentren en el mismo lado/paramento del depósito, se ejecutará un bypass del mismo a base de tramo de tubería de unión de entrada y salida, y piezas de calderería, tales como válvulas, carretes, té de derivación.

Estas caldererías se realizarán con piezas de Acero Laminado L275 con revestimiento galvanizado.

P.A. BY-PASS ZANJA EN TERRENO NATURAL

En los depósitos en los que las tuberías de entrada y de salida de agua se encuentren en distinto lado/paramento del depósito, y además se encuentren en terreno natural no pavimentado, se ejecutará un bypass exterior del mismo excavando zanja e instalando tubería (máximo 20 metros lineales) que conecte la entrada y la salida de agua del depósito, además de los mecanismos correspondientes (válvulas, carretes, té de derivación) que sean necesarios. Se incluirá igualmente el acondicionamiento y desbroce previo del terreno, el relleno de la zanja excavada con cama de arena y zahorra natural, y la posterior reposición del terreno natural existente.

En los planos de detalle del proyecto se refleja un croquis de la actuación, así como los mecanismos y uniones concretas a ejecutar.

P.A. BY-PASS ZANJA CON REPOSICIÓN DE PAVIMENTO

De manera análoga a la partida anterior, en los depósitos en los que las tuberías de entrada y de salida de agua se encuentren en distinto lado/paramento del depósito, pero que se encuentren en un ámbito más urbano o pavimentado, se ejecutará un bypass exterior del mismo excavando zanja e instalando tubería (máximo 20 metros lineales) que conecte la entrada y la salida de agua del depósito, además de los mecanismos correspondientes (válvulas, carretes, té de derivación) que sean necesarios. Se incluirá igualmente la demolición previa del pavimento existente, el relleno de la zanja excavada con cama de arena y zahorra natural, y la posterior reposición del pavimento, con mezcla bituminosa en caliente, losa de hormigón, baldosa hidráulica o lo que hubiere.

En los planos de detalle del proyecto se refleja un croquis de la actuación, así como los mecanismos y uniones concretas a ejecutar.

Armintza

Antes del comienzo de los trabajos se deberá realizar un bypass **PROVISIONAL** entre la entrada al depósito y las tres salidas (consumo y depósito de Atxabal). El bypass se realizará de acuerdo con las prescripciones técnicas descritas en el apartado anterior para ejecutar un bypass mediante zanja en terreno natural.

Con carácter **DEFINITIVO**, y con el fin de garantizar el abastecimiento a los abonados mientras se realizan las tareas de limpieza y/o reparación del depósito, se montará un bypass, mediante calderería de acero galvanizado entre la tubería de entrada (PEADØ100 mm), y las tres salidas: tubería FDØ125 mm (a consumo), PEADØ63mm (a consumo) y PEADØ32mm (a consumo). La salida para el baldeo (PEADØ32mm) también se incluirá en el bypass.

Iamdrome

Antes del comienzo de los trabajos será necesario realizar un bypass **PROVISIONAL**. El bypass se realizará de acuerdo a las prescripciones técnicas descritas en el apartado anterior, aunque debido a las particularidades de este depósito, será algo más complicado.

El depósito de Iamdrome tiene 5 salidas. Una de ellas, la que abastece al barrio de Garai y una parte de Zurbano, dependiendo de la época del año en que se ejecuten los trabajos, puede necesitar el apoyo del grupo de presión, por lo que en esta fase de proyecto no se puede determinar exactamente los trabajos que implicará el bypass. Será necesario coordinar con el Departamento de Explotación de Abastecimiento del CABB los trabajos a ejecutar dependiendo de cuando se inicien los trabajos.

Desmontaje de la instalación de cloración

Armintza

En un recinto contiguo a la sala de llaves, existe una instalación de cloración que se encuentra fuera de servicio. Será necesario desmontar la instalación completa: circuitos de cloración, desagüe, depósitos y bombas.

CARACTERÍSTICAS ESTRUCTURALES

Protección de los depósitos

General

Los depósitos deberán estar protegidos, de manera que no haya acceso libre a su interior. Deberán estar cerrados con llave tipo Consorcio y las aberturas al exterior deben estar protegidas. Si existen trampillas de acceso a los vasos, su apertura sólo podrá ser realizada por personal autorizado.

Para ello, se dispondrá alrededor de los depósitos un pasillo perimetral de 1 metro de anchura, realizado con extendido de zahorra artificial de 15 cm por encima de una tela de PEAD para evitar filtraciones, alrededor del cual se ejecutará un vallado exterior metálico de simple torsión, con pies de hormigón en cada poste.

Armintza

Como ya se ha explicado anteriormente, parte del terreno alrededor del depósito es utilizado por las brigadas municipales como zona de acopios. Se deberá respetar dicha zona, procediendo a la construcción de la solera perimetral y del propio cierre, sólo en la mitad del depósito (ver plano 8, hoja 1).

Alrededor del depósito se instalará un vallado exterior metálico de simple torsión, 2m de altura, galvanizado y plastificado, con tacón de hormigón en cada poste y puerta cancela metálica de 2 hojas galvanizada en caliente.

La puerta, a colocar alineada con la puerta de acceso a la sala de llaves, tendrá cerradura con llave tipo Consorcio.

Para la colocación del vallado, será necesaria la tala de varios árboles pequeños y el desbroce de la parte trasera del cierre existente. Este cierre, se desmontará y se gestionará adecuadamente.

En la entrada a la sala de llaves, se encuentra el contador de la instalación eléctrica. El contador se trasladará al cierre exterior, donde se instalará en un cuadro de intemperie, encastrado en un pequeño murete.

Iamdrome

Alrededor del depósito se instalará un vallado exterior metálico de simple torsión, 2m de altura, galvanizado y plastificado, con tacón de hormigón en cada poste y puerta cancela metálica de 2 hojas galvanizada en caliente.

La puerta de doble hoja se colocará en la esquina suroeste del cercado y la solera de zahorra se prolongará desde la puerta hasta la pista de acceso al depósito. La puerta dispondrá de cerradura con llave tipo Consorcio.

Para la colocación del vallado, será necesaria el desbroce de toda la zona perimetral al depósito y la adecuación de un pequeño talud construido contra los muros del depósito. Si el talud no se pudiera excavar completamente, el ancho de la acera perimetral se empezará a contar a partir de cabeza de talud.

En la fachada sur del depósito se encuentra el contador de la instalación eléctrica. El contador se trasladará al cierre exterior, donde se instalará en un cuadro de intemperie, encastrado en un pequeño murete integrado en el cierre perimetral.

Actualización del suministro eléctrico

General

En aquellos depósitos que ya dispongan de suministro eléctrico, se actualizará el mismo según el caso particular, contemplándose en el presupuesto del presente proyecto unidades de metro lineal de bandeja, cable y tubería, cambio de unidades de luminarias, cajas de protección, etc. conforme a la legislación vigente. En todos los casos, la documentación se remitirá al Dpto. de Industria de Gobierno Vasco el preceptivo proyecto de legalización, a revisar por la OCA correspondiente.

Armintza

El depósito dispone de instalación eléctrica de fuerza y alumbrado. Será necesario, adecuar las luminarias y luces de emergencia a la nueva distribución de la instalación de abastecimiento y las nuevas plataformas de trabajo a construir.

Además, tal y como se explicó en el apartado anterior, el contador eléctrico se trasladará al cierre perimetral, para facilitar su lectura por parte del proveedor de energía.

Iamdrome

El depósito dispone de instalación eléctrica de fuerza y alumbrado. Además, se tendrá en cuenta que existe un grupo de presión. Será necesario, adecuar las luminarias y luces de emergencia a la nueva distribución de la instalación de abastecimiento y a las nuevas plataformas de trabajo a construir.

Además, tal y como se explicó en el apartado anterior, el contador eléctrico se trasladará al cierre perimetral de la fachada sur, para facilitar su lectura por parte del proveedor de energía.

Salida de red de distribución

General

Las salidas de los depósitos hacia la red de distribución no deben estar a ras de suelo, para evitar el arrastre de sedimentos.

Además, deberán situarse en una cota superior a la del desagüe del depósito.

En los depósitos en los que esto no suceda, se realizará una conexión a la tubería de salida para elevar la cota de esta respecto a la del desagüe, que incluirá los agujeros, pasamuros, sellado de codos, tubería y todos los materiales, operaciones y medios auxiliares necesarios para su ejecución.

Armintza

Todas las tuberías correspondientes a la entrada al depósito, las salidas a consumo, el desagüe y el rebosadero, se deben cambiar. Su estado no es bueno y además será necesario cambiar el diseño para aprovechar el espacio disponible en la sala y construir el bypass entrada-salida.

Se construirá un desagüe independiente, en la cota más baja posible del cuenco, e inmediatamente por encima, la salida del cuenco en A°C° de 8". De esta salida se derivarán, también dentro de la propia sala, las 3 salidas que existen en la actualidad. Estas salidas se dispondrán colgando de un colector de 5" en A°C°, con sus correspondientes válvulas de corte y bridas contratracción que permitan una transición al PEAD existente en las redes de distribución en funcionamiento.

La entrada al depósito se mantendrá por el lateral del depósito, y se construirá un bypass entre dicha entrada y el colector de salida principal del cuenco.

El rebose del depósito se construirá a un lado del muro de acceso al cuenco desde el depósito, con el fin de liberar espacio en la sala de llaves, y dentro del margen que permita la utilización de la arqueta de desagüe existente en mitad de la sala. En el caso de que la arqueta no se pueda utilizar, o el conducto de salida al exterior esté muy deteriorado, se planteará la construcción de otra arqueta, pero ya en el exterior de la sala.

Iamdrome

La actual disposición de las instalaciones de abastecimiento en el interior de la sala de llaves no permite el paso entre los dos recintos que la componen. Todas las tuberías correspondientes a la entrada al depósito, las cinco salidas a consumo, el desagüe y el

rebosadero, se deben cambiar. Aunque su estado es bueno, será necesario cambiar el diseño para aprovechar el espacio disponible en la sala y construir el bypass entrada-salida. En el recinto “oeste” de la sala de llaves, se montarán un desagüe de fondo y un rebosadero de 4” en A°C°. Desde la tubería de llegada (desde el depósito de Herrikobaso, FDØ150mm) se llenará el depósito con una tubería de A°C° de 6”, y se realizará una derivación para alimentar directamente las distintas salidas a distribución de la instalación. En el recinto de la sala de llaves se encuentra la actual salida del cuenco. Se desmontará el tubo existente y se aprovechará el pasamuros existente para montar la nueva salida a distribución en A°C° de 8”. Desde esta tubería derivarán las cuatro salidas por gravedad restantes (salidas 3,4,5 y 7 del plano 06, hoja 1) con sus correspondientes válvulas de corte y bridas contratracción que permitan una transición al PEAD existente en las redes de distribución en funcionamiento.

Se construirá un bypass (A°C° de 4”) entre la entrada y el colector de salida principal del cuenco en el recinto “este” de la sala de llaves. En el bypass se instalarán una válvula reductora de presión de acción directa, un carrete de desmontaje y una válvula de corte. Como particularidad de la instalación, cabe destacar, que una de las salidas (la 6, plano 6, hoja1) que se alimenta directamente desde la línea de primaria en alta presión, necesita un refuerzo en determinadas épocas del año. Por esta razón, existe un grupo de presión en la sala, que aporta la presión necesaria a la red cuando la presión baja de 3 bar (manteniendo un caudal mínimo de 3 l/s).

Toma de muestras en salida

General

Desde sanidad del Gobierno Vasco marcan unas pautas para realizar la toma de muestras en los depósitos, y serán las siguientes:

1. Las líneas de muestreo serán de metal (preferiblemente cobre) que puedan ser flameadas y esterilizadas adecuadamente.
2. Se ubicarán los puntos de muestreo en zonas de fácil acceso para los operarios de toma de muestras, para que no tengan necesidad de acceder a la parte superior del depósito, ni deban abrir registros con riesgo de caídas.

En resumen y con carácter general, en los depósitos se insertará una línea de muestreo, picaje con grifo, en la tubería de salida del depósito. La instalación debe tener desagüe ya que los grifos se deben purgar 5 minutos antes de la toma.

Armintza

En la línea de salida a consumo (A°C° Ø 8”) se instalará una línea de muestreo, incluido picaje con grifo y manómetro.

Iamdrome

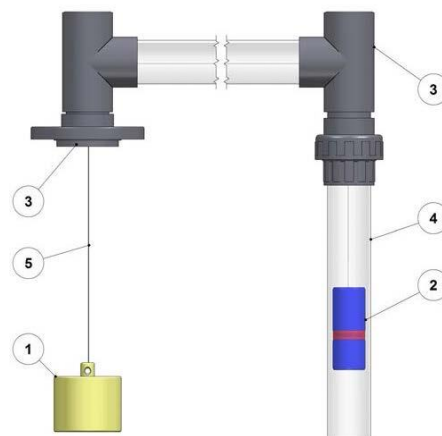
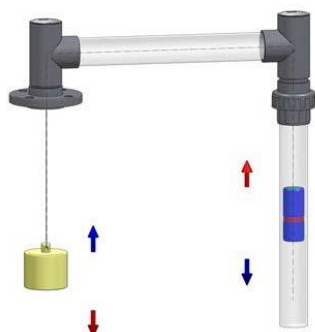
En la línea de salida a consumo (A°C° Ø 8”) se instalará una línea de muestreo, incluido picaje con grifo y manómetro.

Indicadores de nivel de agua

General

En todos los depósitos que no dispongan de indicador de nivel, se instalará un indicador de nivel de agua consistente en un sistema de poleas y contrapeso para líquidos, de la serie NPC de TecFluid o similar.

Un contrapeso en PVC unido a un flotador de PP, PVC, PVDF o EN14044, mediante un cable, se desplaza a través de un sistema de poleas e indica el nivel del tanque externamente. Los cambios de nivel dentro del tanque (depósito en el caso que nos ocupa), desplazan el flotador arriba y abajo, y este movimiento se traslada al contrapeso exterior. El flotador siempre está mojado por el líquido de operación.



Nº	Descripción	Materiales
1	Flotador	PP, PVC, EN 1.4404 (AISI 316L)
2	Contrapeso-indicador	PVC
3	Poleas	PVC
4	Tubo *	PVC transparente
5	Cable *	PP, EN 1.4401

Armintza

El depósito no dispone de indicador de nivel de agua, por lo que habrá que instalar uno (regla de nivel).

Iamdrome

El depósito no dispone de indicador de nivel de agua, por lo que habrá que instalar uno (regla de nivel).

Caudalímetros/contadores

General

En aquellos depósitos que no dispongan de caudalímetro/contador, se dispondrá en la tubería de salida de agua del depósito, del diámetro que corresponda.

Armintza

En la actualidad, existe un contador en la línea de llenado del depósito que se desmontará y no se volverá a reponer en la nueva instalación. Respecto a las salidas, en el

exterior de la sala de llaves, existe una arqueta en la que se ha registrado el contador de consumos del depósito.

El contador se trasladará al interior, de acuerdo a la nueva disposición de la calderería detallada en el plano 5.

Iamdrome

En la actualidad, cada línea de distribución dispone de su propio contador. En las líneas 5, 6 y 7 el contador está situado en el interior de la sala de llaves. En el caso de las dos líneas restantes, 3 y 4, los contadores se encuentran en sendas arquetas situadas en la fachada oeste.

Todos los contadores se instalarán nuevos en el interior de la sala de llaves, de acuerdo a la nueva disposición de la calderería detallada en el plano 06, hoja 1.

Cierre automático de entrada de agua

General

Se comprobará si los depósitos objeto de proyecto poseen válvula de flotador de boya, y si la tienen en qué condiciones se encuentra.

En caso de no tener o estar deteriorada, se instalará en todos los depósitos una válvula de flotador de agua, que bloqueará automáticamente la entrada de agua al depósito al llegar al nivel máximo.

Armintza

El depósito dispone de válvula de flotador, sin embargo, el estado de conservación en que se encuentra no es bueno, por lo que será necesario instalar una nueva.

Iamdrome

El control del nivel del depósito de Iamdrome se realiza mediante sondas de nivel. Durante la ejecución del bypass provisional, la instalación se desmontará y se volverá a instalar una vez terminados los trabajos de renovación del depósito. Estos trabajos se realizarán coordinadamente con el Departamento de Explotación.

REQUISITOS DE MANTENIMIENTO

A continuación, se enumerarán una serie de aspectos que se deberán ejecutar y renovar en los depósitos gestionados por el CABB, a fin de realizar un correcto mantenimiento de estos.

Ausencia de fugas y/o filtraciones

General

Los depósitos no deben tener fugas ni filtraciones de agua, para lo cual se realizará una reparación de la parte accesible de la estructura de hormigón, en donde sea necesario, consistente en lo siguiente:

- **Saneado del hormigón.** Se saneará el hormigón deteriorado, dejando la armadura interna al descubierto en todo su perímetro, picando de forma manual o con martillo neumático todas las zonas afectadas hasta localizar la zona sana.
- **Limpieza de la armadura.** Se eliminará totalmente el óxido de la armadura descubierta, hasta un grado SA 2 ½, según la norma sueca de calidad, por medios mecánicos.
- **Pasivado de la armadura.** Se aplicarán dos manos de epoxi rico en zinc, según las especificaciones definidas en el Pliego. Cuando por oxidación en la armadura se produzca una pérdida de su sección igual o superior al 20%, se sustituirá la misma por otra del mismo diámetro y características, siendo como mínimo acero corrugado B500S.
- **Reposición de la geometría original:** Para ejecutar una correcta reposición de la geometría original de la sección del pilar o viga se aplicará un mortero tixotrópico reforzado con fibras con una resistencia a compresión $>35 \text{ N/mm}^2$ de retracción compensada, apto para reparaciones en elementos horizontales y verticales, teniendo en cuenta que el recubrimiento mínimo de las armaduras será de 2 cm, con un espesor medio de 3 cm acabado talochado a buena vista.

Si la sección a reparar fuese considerable se podrá encofrar y verter microhormigón material fluido, y de alta resistencia de retracción compensada, con una resistencia de 50 N/mm^2 a compresión.

Armintza

Tras la inspección visual realizada en el interior del depósito, se observa que la cubierta de la sala de llaves se encuentra en mal estado y hay una parte importante de las armaduras sin recubrimiento alguno. Será necesario, por tanto, reparar la estructura de hormigón de la cubierta siguiendo los pasos especificados para estos trabajos anteriormente. Se estima que la superficie dañada puede suponer un 60% del total.

El resto de muros parece estar en similar estado, por lo cual se ha estimado un porcentaje de muros interiores del depósito y de la cubierta de sala de llaves similar a reparar.

En los alrededores del depósito no se observan zonas encharcadas, fangales o marcas de agua, por lo que se puede concluir que el depósito no tiene fugas o filtraciones importantes. No obstante, se observa exteriormente la reparación de una fisura a todo el perímetro del depósito, por lo que se ha presupuestado una posible reparación interior de la fisura/junta en el capítulo “Protección del depósito”.

Iamdrome

La cubierta de la sala de llaves se encuentra en buen estado y sólo una pequeña parte de las armaduras están vistas y sin recubrimiento.

El resto de muros parecen estar en similar estado, si bien en el interior del cuenco no se ha podido comprobar el estado del resto de los paramentos, por lo cual se ha estimado un porcentaje de muros interiores del depósito y de la cubierta de sala de llaves similar a reparar. Se ha previsto un 100% de la cubierta interior y un 60% de paredes y solera del cuenco.

En los alrededores del depósito no se observan zonas encharcadas, fangales o marcas de agua, por lo que se puede concluir que el depósito no tiene fugas o filtraciones importantes. No obstante, se observa exteriormente la reparación de una fisura a todo el perímetro del depósito, por lo que se ha presupuestado una posible reparación interior de la fisura/junta en el capítulo “Protección del depósito”.

Reparación de paramentos

General

En los depósitos en los que no existan fugas o filtraciones, para evitarlas en futuro y en aras de un correcto mantenimiento de paramentos (paredes, suelo, techo) se repararán

los desconchados o deterioros mediante la limpieza y el raseo de la superficie de hormigón, con chorro de agua a presión y jabones neutros no abrasivos, y raseo hasta conseguir una correcta reposición de la geometría original de la sección, y dejando la superficie lista para pintar.

El material a utilizar será una membrana impermeabilizante, elástica y flexible, bicomponente para estructuras de hormigón, previa limpieza de la superficie.

Este raseo incluirá el tapado de los pasamuros existentes que se anulan en el depósito.

Armintza

Las paredes interiores del cuenco, incluido suelo y techo, se limpiarán con agua a presión. Posteriormente, se rasearán (si fuese necesario) con un mortero de reparación, dejando la superficie preparada para la aplicación de la impermeabilización del cuenco.

Se deben sanear y reparar los pasamuros existentes (salida a distribución PEAD DN100 de cuenco a arqueta exterior de VRP y contador y desagüe DN 100 de fondo) antes de aplicar la impermeabilización a los muros.

Los pasamuros correspondientes al paso de la tubería de cloración de una sala a otra, también se deberán sanear y reponer correctamente, recibiendo el muro de bloque antes de proceder a pintar la sala de llaves.

Iamdrome

Las paredes interiores del cuenco, incluido suelo y techo, se limpiarán con agua a presión. Posteriormente, se rasearán (si fuese necesario) con un mortero de reparación, dejando la superficie preparada para la aplicación de la impermeabilización del cuenco (tal y como se ha explicado en el apartado anterior).

Se deben sanear y reparar los pasamuros existentes en el recinto correspondientes a las salidas a distribución en A°C° 8", el rebose, el desagüe de fondo (DN desconocido) y cualquier otro paso antiguo que pudiera existir en el depósito y especialmente en el cuenco. El muro de separación entre sala de llaves y cuenco, por el que se accede a este último, está descabezado. En algún momento se rompió el muro para sacar el rebose existente. Será necesario reparar el muro y sanearlo antes de pasar los tubos de la línea de llenado y el rebose, y que se proceda a impermeabilizar el muro por la cara interior al cuenco.

La ampliación de la sala de llaves se ha realizado con muros de fábrica de bloque de hormigón. Se rasearán interiormente las paredes de bloque y las de hormigón para dejar un acabado uniforme antes de proceder a pintar la sala completa.

Protección de aberturas al exterior

General

Todas las aberturas al exterior (ventanas, huecos), deberán estar protegidas con mallas finas anti-insectos, para impedir su entrada.

En el caso que existan tubos para ventilación, éstos deberán tener abertura hacia abajo. Si no es así, se retirarán y se dispondrán nuevos.

Armintza

La sala de llaves del depósito dispone de cinco ventanas, una frontal y dos en cada pared lateral. dos ventanas a las que se puede acceder desde la puerta del nivel superior, y una tercera situada sobre la puerta del nivel inferior, inaccesible, por lo que será necesario instalar un andamio para cambiar esta última. En el cuenco del depósito hay tres ventanas más.

Se instalarán nuevas todas las ventanas. El cuerpo de la ventana se construirá con un emparrillado de tramex, montado sobre un marco de acero galvanizado. Los tornillos de montaje se dejarán vistos hacia el exterior del depósito, con el fin de facilitar su desmontaje. Las ventanas se rematarán con la correspondiente malla antimosquitos.

Iamdrome

El depósito dispone de dos ventanas en las paredes laterales de la sala de llaves y dos más en el cuenco, que permiten la ventilación natural de la instalación.

Se instalarán nuevas todas las ventanas. El cuerpo de la ventana se construirá con un emparrillado de tramex, montado sobre un marco de acero galvanizado. Los tornillos de montaje se dejarán vistos hacia el exterior del depósito, con el fin de facilitar su desmontaje. Las ventanas se rematarán con la correspondiente malla antimosquitos.

Ventilación

General

Todos los depósitos deberán estar correctamente ventilados, por lo que, si no existen huecos o ventanas, se ejecutarán pasamuros en el paramento, protegidos con rejilla antimosquitos o bien con tubería con abertura orientada hacia el suelo, para evitar la entrada de insectos.

Las ventanas se realizarán con tramex.

Armintza

Se observa que todas las ventanas y huecos tienen instalada una chapa perforada, oxidada y en malas condiciones, atornillada directamente a la pared exterior del muro. Se retirarán dichas chapas y se instalarán las mismas estructuras que en las ventanas, rematada con una malla antimosquitos.

No será necesario construir nuevos huecos/ventanas para la ventilación del depósito, ya que, aunque una buena parte de la cubierta de hormigón está deteriorada, la ventilación del recinto mejorará notablemente al cambiar las chapas perforadas por ventanas con tramex.

Iamdrome

Tanto las ventanas de la sala de llaves, como las del cuenco, tienen instaladas rejillas de lamas. Se retirarán dichas rejillas y se instalarán ventanas construidas con un emparrillado de tramex montado sobre un marco de acero galvanizado. Los tornillos de montaje se dejarán vistos hacia el exterior del depósito, con el fin de facilitar su desmontaje.

El cuenco dispone de una tercera ventana abierta hacia la ampliación de la sala de llaves. Esta ventana se renovará igual que las anteriores.

Para mejorar la ventilación del depósito se abrirán dos nuevas ventanas; una en la ampliación de la sala de llaves y otra en la sala de llaves antigua. Las ventanas tendrán dimensiones similares a las existentes (1200x400mm) y estarán protegidas con mallas antimosquitos al igual que el resto.

Mantenimiento de vallas y cerramientos exteriores

General

En el caso de que exista cerramiento exterior para el depósito en cuestión, éste deberá estar en buen estado, y ser reparado en caso contrario. Se realizará mediante un cerramiento de 2,00 m de altura, con malla metálica de simple torsión 40-17-14, galvanizada y plastificada, con postes de sujeción metálicos de acero galvanizado y plastificado de 48 mm de diámetro y 1,5 mm de espesor, incluso cimentación de postes en dado de hormigón HM-20, separados cada 2,50 m.

Armintza

El depósito dispone de cerramiento exterior, en muy malas condiciones con postes tumbados, malla suelta y en algunas zonas doblada por la maleza. Se deberá construir un cierre nuevo (ver plano 8, hoja 1).

Iamdrome

El depósito no dispone de cerramiento exterior. Se deberá construir un cierre nuevo (ver plano 5, hoja 1).

Sustancias almacenadas

General

En los depósitos en los que existan sustancias almacenadas, éstas deberán estar correctamente etiquetadas e identificadas, en envases cerrados.

Además, dichas sustancias se almacenarán, siempre que sea posible, en un espacio diferente a la cámara húmeda. En caso contrario, se ejecutará un cubeto de hormigón, que se construirá en los depósitos que no dispongan de él. Se trata de una estructura paralelepípedica hueca, de 1,20 m de altura, construida mediante tabique de ladrillo y raseado con mortero.

Armintza

En el depósito de Armintza existe un recinto anejo a la sala de llaves, en la que se encuentra la antigua instalación de cloración del depósito.

Se deberá retirar dicha instalación, incluyendo bombas, depósitos y tuberías de distribución, gestionando adecuadamente cada una de las partes.

Iamdrome

No hay sustancias almacenadas.

Grupo de presión

Iamdrome

En el depósito de Iamdrome existe un grupo de presión para dar apoyo a la línea que abastece a los barrios de Garai y parte de Zurbano en las épocas estivales. Una de las bombas del grupo no está instalada (posible mantenimiento) y se ha proyectado la renovación del grupo, para lo cual, se han redimensionado las bombas y modificado la instalación de bombeo.

Para la instalación de bombas y acumulador hidrostático, se construirá una bancada de dimensiones adecuadas, teniendo en cuenta además la implantación de ambos equipos para la construcción de la plataforma de cota +105.750.

1.3.2.2. Identificación y evaluación de aspectos ambientales de las obras

Con objeto de asegurar la calidad ambiental de las actividades que se desarrollen durante las distintas fases de la obra, el CABB tiene establecido un Sistema de Gestión Ambiental y de la Calidad. Cumpliendo con la sistemática establecida en dicho Sistema, previo al inicio de las obras de reposición, el CABB identifica y evalúa los aspectos ambientales de las obras.

1.4. INSTALACIÓN, RECEPCIÓN, LIMPIEZA Y PUESTA EN SERVICIO.

En el presente capítulo se establecen los criterios que, con carácter general, deben seguirse en la instalación, pruebas y puesta en servicio de la tubería, atendándose en todo momento a las determinaciones que se señalen en el Estudio y en el Plan de Seguridad y Salud de las Obras conforme al Decreto 1627/1997, de 24 de octubre, por el que se establecen disposiciones mínimas de seguridad y salud en las obras de construcción.

1.4.1. Replanteo del proyecto:

Previo al comienzo de las obras e instalación de la tubería, procede el replanteo del trazado proyectado con el fin de acomodar éste a la situación real que se dé en el momento de la instalación.

En el acta de replanteo se recogerán las siguientes acciones:

Determinación de la traza definitiva de las tuberías.

Reconocimiento de la naturaleza del terreno.

Situación de otras instalaciones, ya sean subterráneas (electricidad, alcantarillado, gas, telefonía, etc.) ya de superficie sobre viales afectados (caños, alcantarillas, cámaras, etc.).

Confección de planos detallados para la ejecución de la obra, con inclusión de perfiles longitudinales y transversales, sobre todo en los trazados de la red de aducción y arterias de distribución.

Indicación de especificaciones de montaje de elementos de la tubería, obras de equipamiento y protecciones a realizar.

De todo replanteo se levantará el acta correspondiente.

1.4.2. Control de recepción de materiales:

Los materiales deberán cumplir las condiciones expuestas en el proyecto. La recepción podrá efectuarse directamente en obra o bien desplazándose una persona autorizada a fábrica.

Las comprobaciones o ensayos podrán efectuarse por muestreo dentro de cada lote de fabricación. El resultado del muestreo se asignará al total del lote siendo significativo para su rechazo o aceptación global.

Antes de su colocación, los tubos se reconocerán y limpiarán de cualquier cuerpo extraño vigilando especialmente que la superficie interior sea lisa, no admitiéndose más defectos de regularidad que los accidentales siempre que estén dentro de las tolerancias permitidas. Se comprobará asimismo que la superficie exterior no presente grietas, poros o daños en la protección o acabado. Los espesores deberán ser uniformes.

Todas las piezas constitutivas de mecanismos (llaves, válvulas, juntas mecánicas, etc.), deberán ser intercambiables para un mismo diámetro nominal y presión normalizada.

1.4.3. Instalación de la tubería y elementos:

- **Geometría de las zanjas**

En general se debe procurar excavar las zanjas con un talud estable de forma natural, aunque se podrán proyectar éstas, en redes urbanas, con taludes verticales por falta de espacio, adoptando las medidas de seguridad necesarias.

Si la profundidad de la zanja es superior a unos cuatro o cinco metros, es recomendable que se dispongan en los taludes bermas del orden de un metro de ancho, que dividan el desnivel existente entre el fondo de la zanja y el terreno natural en partes aproximadamente iguales, no siendo tampoco superiores a cuatro o cinco metros de altura.

En general, la anchura mínima de la zanja no debe ser inferior a 60 cm, debiendo dejarse, como mínimo, un espacio de 15 a 30 cm a cada lado del tubo.

El valor mínimo del ancho del fondo de zanja variará en función de la profundidad de la misma y del diámetro de la conducción, según se indica en las tablas siguientes:

Profundidad de zanja H (m)	Ancho mínimo de zanja b (m)
$H \leq 1,00$	0,60
$1,00 < H \leq 1,75$	0,80
$1,75 < H \leq 4,00$	0,90
$H > 4,00$	1,00

DN (mm)	Ancho mínimo de zanja b (m)
$DN \leq 250$	0,60
$250 < DN \leq 350$	OD + 0,50
$350 < DN \leq 700$	OD + 0,70
$700 < DN \leq 1.200$	OD + 0,85
$DN > 1.200$	OD + 1,00

Se recomienda que el recubrimiento sobre la generatriz superior de la tubería este comprendido entre uno y tres metros.

▪ Ejecución de las zanjas

Ya sea en excavación manual o mecánica las zanjas a efectuar para la instalación de tubería serán lo más rectas posibles en su trazado en planta y con la rasante uniforme en conducciones de aducción, procurando una profundidad uniforme de excavación. La excavación se hará de tal forma que se reduzcan en lo posible las líneas quebradas, procurando de tramos de pendiente o rampas uniformes de la mayor longitud posible.

Los acopios de materiales procedentes de la excavación se depositarán a la distancia suficiente del borde de la zanja para evitar desprendimientos.

Se recomienda que la pendiente de la zanja sea de un 0,2% como mínimo. En general, debe procurarse excavar las zanjas en el sentido ascendente de la pendiente, para dar salida a las aguas por el punto bajo, debiendo el contratista tomar las precauciones necesarias para evitar que las aguas superficiales inunden las zanjas abiertas, debiendo realizarse los trabajos de agotamiento y evacuación de las aguas, para asegurar la instalación satisfactoria de la conducción y la compactación de las camas de apoyo.

Cuando el fondo de la zanja quede irregular por presencia de piedras, restos de cimentaciones, etc., será necesario realizar una sobre-excavación por debajo de la rasante de unos 15 a 30 cm, para su posterior relleno, compactación y regularización.

Se cuidará que el fondo de la excavación no se esponje o sufra hinchamiento y si ello no fuera posible, se compactará con medios adecuados hasta conseguir su densidad original.

Si la capacidad portante del fondo es baja, y como tal se entenderá aquella cuya carga admisible sea inferior a 0,5 kg/cm², deberá mejorarse el terreno mediante sustitución o modificación.

La sustitución consistirá en la retirada de material inadecuado y la colocación de seleccionado, como arena, grava o zahorra. El espesor de la capa de este material será el adecuado para corregir la carga admisible hasta los 0,5 kg/cm². El tamaño máximo del árido del material de sustitución será de 30 mm.

La modificación o consolidación del terreno se efectuará mediante la adición de material seleccionado al suelo original y posterior compactación. Se podrán emplear zahorras, arenas y otros materiales inertes, con un tamaño máximo del árido de 30 mm, con adiciones de cemento o productos químicos si fuese conveniente.

▪ **Camas de apoyo**

Las tuberías no podrán instalarse de forma tal que el contacto o apoyo sea puntual o una línea de soporte. La cama de apoyo tiene por misión asegurar una distribución uniforme de las presiones exteriores sobre la conducción.

El fondo de la zanja deberá quedar perfilado de acuerdo con la pendiente de la tubería.

Para tuberías con protección exterior, el material de la cama de apoyo y la ejecución de ésta deberá ser tal que el recubrimiento protector no sufra daños.

Si la tubería estuviera colocada en zonas de agua circulante deberá adoptarse un sistema tal que evite el lavado y transporte del material constituyente de la cama.

El sistema de apoyo de la tubería en la zanja deberá especificarse en los proyectos correspondientes, pudiendo ser de material granular o de hormigón.

La elección del tipo de apoyo se realizará teniendo en cuenta aspectos como el tipo de tubo y sus dimensiones, la clase de uniones, la naturaleza del terreno, etc.

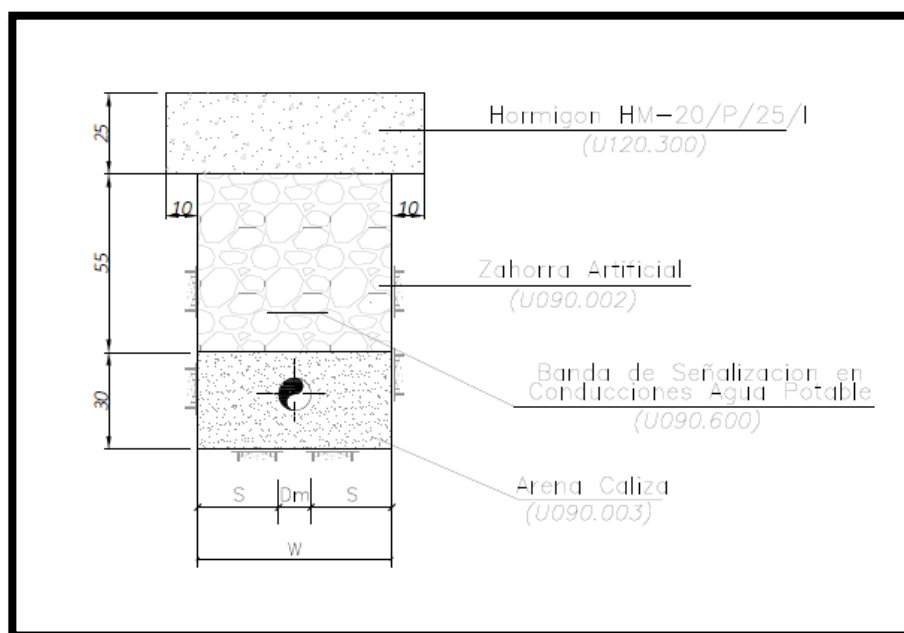
❖ *Camas de material granular*

El espesor mínimo de ésta capa será de 30 cm para asegurar el perfecto asiento de la tubería.

Se recomienda que el material a emplear sea no plástico, exento de materias orgánicas y con tamaño máximo de 25 mm, pudiendo utilizarse arenas gruesas o gravas rodadas, con granulometrías tales que, en cualquier caso, el material sea autoestable (condición de filtro y de dren).

En los puntos donde sea factible, debe darse salida al exterior a la cama granular para la evacuación del posible drenaje.

Los materiales granulares para asiento y protección de tuberías no contendrán más de 0,3% de sulfato, expresado en trióxido de azufre.



SECCIÓN TIPO DE ZANJA

❖ *Camas de hormigón*

Las características geométricas y mecánicas de las camas de hormigón a emplear deben figurar en el proyecto, debiendo en general tener las siguientes características:

- espesor mínimo bajo la generatriz inferior del tubo unos 10 a 15 cm.
- resistencia característica no inferior a 150 kg/cm²
- ángulo de la cama de apoyo de 90° a 180°.

En las zonas de uniones, la cama se interrumpe en un tramo de unos 80 cm como mínimo y, en su caso, debe profundizarse la excavación del fondo de la zanja hasta dejar bajo la tubería el espacio suficiente para la ejecución de las uniones.

▪ **Montaje de tuberías**

Las tuberías, sus accesorios y material de juntas y, cuando sean aplicables, los revestimientos de protección interior o exterior, se inspeccionarán antes del descenso a la zanja para su instalación.

Las conducciones podrán reforzarse con recubrimiento de hormigón: si tuvieran que soportar cargas superiores a las de diseño de la propia tubería, si se prevé que puedan producirse erosiones y descalses, si se quiere proteger la tubería frente a agresividades externas, o si se desea añadir peso para evitar su flotabilidad bajo el nivel freático.

Las características del hormigón y dimensiones de las secciones reforzadas se indicarán en el proyecto correspondiente. Las partes de la tubería correspondientes a las juntas se mantendrán libres, limpias y protegidas.

El descenso de la tubería se realizará con equipos de elevación adecuados tales como cables, eslingas, balancines y elementos de suspensión que no puedan dañar la conducción ni sus revestimientos.

El empuje para el enchufe coaxial de los diferentes tramos deberá ser controlado, pudiendo utilizarse gatos mecánicos o hidráulicos, palancas manuales u otros dispositivos, cuidando que durante la fase de empuje no se produzcan daños.

Se adoptarán precauciones para evitar que las tierras puedan penetrar en la tubería por sus extremos libres. En el caso de que alguno de dichos extremos o ramales vaya a quedar durante algún tiempo expuesto, se dispondrá un cierre estanco al agua suficientemente asegurado para que no pueda ser retirado inadvertidamente.

Cada tubo deberá centrarse perfectamente con los adyacentes, con una desviación máxima respecto al trazado en planta y alzado del proyecto de ± 10 mm. En el caso de zanjas con pendientes superiores al diez por ciento (10%), la tubería se colocará en sentido ascendente. En el caso de que esto no sea posible, se tomarán las precauciones debidas para evitar el deslizamiento de los tubos.

Una vez montados los tubos y las piezas, se procederá a la sujeción y apoyo de los codos, cambios de dirección, reducciones, piezas de derivación y, en general, todos aquellos elementos que estén sometidos a acciones que puedan originar desviaciones perjudiciales.

Estos apoyos o sujeciones serán de hormigón, establecidos sobre terrenos de resistencia suficiente, y con el desarrollo preciso para evitar que puedan ser movidos por los esfuerzos soportados, conforme a lo especificado en el Capítulo IV.

La empresa adjudicataria de la instalación y montaje de tuberías de polietileno tendrá que certificar que dispone de soldadores de polietileno tipo A, B y C, emitido por la Comisión de Acreditación de la ENAC, a través de una de sus entidades de acreditación

▪ **Relleno de zanjas**

Una vez instalada la tubería se efectuará el tapado y compactado de zanja en capas, distinguiendo dos zonas: baja y alta.

En la zona baja, que alcanza una altura de unos 30 cm por encima de la generatriz superior del tubo, se emplea relleno seleccionado, de tamaño máximo recomendable 3 cm, colocándose en capas de pequeño espesor, hasta alcanzar un grado de compactación no menor del 95% del próctor normal.

En la zona alta se emplea relleno adecuado, de tamaño máximo recomendable 15 cm, colocándose en tongadas horizontales, hasta alcanzar un grado de compactación no menor del 100% del próctor normal.

El material del relleno, tanto para la zona alta como para la baja, puede ser, en general, procedente de la excavación de la zanja a menos que sea inadecuado.

▪ **Reposición de pavimento**

Una vez realizadas las pruebas de instalación se procederá a la reposición del pavimento afectado por la instalación de la conducción. La reposición se efectuará con materiales análogos a los existentes antes de la excavación manteniéndose las mismas condiciones de urbanización en el vial por el que discurra la traza y conforme a las condiciones impuestas en las preceptivas licencias o permisos.

1.4.4. Instalación de la tubería y elementos

La presión de prueba, STP, se calculará a partir de la presión máxima de diseño, MDP, considerando los siguientes dos casos:

- a) Golpe de ariete calculado en detalle:

$$STP = MDP + 0,1 \text{ (MPa)}$$

- b) Golpe de ariete estimado: el menor valor de los valores siguientes:

$$STP = MDP + 0,5 \text{ (MPa)}$$

$$STP = 1,5 \text{ MDP (MPa)}$$

En los casos de impulsiones y grandes conducciones, debe siempre calcularse en detalle el valor del golpe de ariete. Sólo en el caso de redes de distribución puede ser estimado como $MDP = 1,2 \text{ DP}$.

La prueba de la tubería instalada recomendada es la que figura en la norma UNE-EN 805:2000, cuyo procedimiento puede llevarse a cabo en dos fases:

- etapa preliminar
- etapa principal o de puesta en carga

Estas pruebas se efectuarán siempre en las tuberías antes de realizar los injertos para acometidas domiciliarias o para otros servicios públicos.

Las pruebas de estas acometidas y servicios se podrán realizar por muestreo sobre las existentes en los diversos tramos de que conste la instalación.

La longitud de los tramos de prueba podrá oscilar entre 500 y 1.000 o incluso 2.000 metros.

▪ **Etapla preliminar**

Se comienza por llenar 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 llena de agua se debe mantener en esta situación al menos 24 horas.

A continuación, se aumenta la presión hidráulica de forma constante y gradual hasta alcanzar un valor comprendido entre STP y MDP, de forma que el incremento de presión no supere 0,1 MPa por minuto, manteniéndose estos límites durante un tiempo, que dependerá del material de la tubería y será establecido por el proyectista considerando las normas del producto aplicables.

Durante este período de tiempo no debe de haber pérdidas apreciables de agua, ni movimientos aparentes de la tubería.

▪ **Etapla principal o de puesta en carga**

Una vez superada la etapa preliminar, la presión hidráulica interior se aumenta de nuevo de forma constante y gradual, mediante bombeo, hasta alcanzar el valor de STP de forma que el incremento de presión no supere 0,1 MPa por minuto.

Alcanzado el valor de STP, se desconecta el bombeo, no admitiéndose la entrada de agua, al menos, en una hora. Posteriormente, mediante manómetro, se mide el descenso de presión durante dicho intervalo, debiendo ser inferior a 0,02 MPa.

A continuación, se eleva la presión en la tubería hasta alcanzar de nuevo el valor de STP suministrando para ello cantidades de agua y midiendo el volumen final suministrado, debiendo ser éste inferior al valor dado por la expresión siguiente:

$$\Delta v \leq \Delta v_{\max} = 1,2 \cdot \Delta_p \cdot \left[\frac{1}{E_w} + \frac{ID}{e \cdot E} \right] \cdot v = \mu v$$

Δv , volumen final suministrado, en litros

$\Delta v_{\max}$, pérdida admisible, en litros

μ , variable en función del diámetro y material de la tubería

V , volumen del tramo de tubería en prueba, en litros

Δ_p , caída admisible de presión durante la prueba = 0,02 MPa

E_w , módulo de compresibilidad del agua = $2,1 \times 10^3$ MPa

E , módulo de elasticidad del material del tubo, en MPa

ID , diámetro interior del tubo, en mm

e , espesor nominal del tubo, en mm

1,2 , factor de corrección que, entre otros aspectos, tiene en cuenta el efecto del aire residual existente en la tubería.

Material	E (MPa)
Fundición	$1,70 \times 10^5$
Acero	$2,10 \times 10^5$
Hormigón	$2,00 \times 10^4 - 4,00 \times 10^4$
PVC-O	3.500
PE	1.000 (corto plazo) / 150 (largo plazo)
PRFV	$1,0 \times 10^4 - 3,9 \times 10^4$

Valores de μ para tubería de fundición dúctil K-9 (UNE-EN 545:2002)		
ID (mm)	e (mm)	μ
80	6	1,331E-05
100	6	1,378E-05
150	6	1,496E-05
200	6,3	1,591E-05
250	6,8	1,662E-05
300	7,2	1,731E-05
400	8,1	1,840E-05
500	9	1,927E-05
600	9,9	1,998E-05
800	11,7	2,108E-05
1.000	13,5	2,189E-05

Valores de μ para tubería de acero espesor/diámetro $\geq 8\%$ (DIN 2458:1981)			
DN (mm)	ID (mm)	e (mm)	μ
800	785,8	7,1	2,408E-05
1.000	980,0	10	2,263E-05
1.200	1178,0	11	2,367E-05
1.400	1375,0	12,5	2,400E-05
1.600	1571,6	14,2	2,408E-05
1.800	1768,0	16	2,406E-05
2.000	1965,0	17,5	2,426E-05

Valores de μ para tubería de PVC-O Clase 500 (ISO DIS 16422:2003)			
DN (mm)	ID (mm)	e (mm)	μ
110	104,0	3,0	2,491E-04
140	133,8	3,1	3,074E-04
160	153,0	3,5	3,112E-04
200	191,2	4,4	3,094E-04
250	239,0	5,5	3,094E-04
315	301,2	6,9	3,108E-04

Valores de μ para tubería de polietileno PE 100 - SDR11/S5 (UNE 12201:2003)			
DN (mm)	ID (mm)	e (mm)	μ
90	73,6	8,2	2,268E-04
110	90,0	10,0	2,274E-04
125	102,2	11,4	2,266E-04
140	114,6	12,7	2,280E-04
160	130,8	14,6	2,264E-04
180	147,2	16,4	2,268E-04
200	163,6	18,2	2,272E-04
225	184,0	20,5	2,268E-04
250	204,6	22,7	2,277E-04

Cuando, durante la realización de esta etapa principal o de puesta en carga, el descenso de presión y/o las pérdidas de agua sean superiores a los valores admisibles antes indicados, se deben corregir los defectos observados.

Para las actas de las pruebas se utilizarán formularios similares al que se incluye a continuación:



 Bilbao Bizkaia Ur Partzuergoa Consortio de Aguas Bilbao Bizkaia		PARTE PRUEBA DE PRESIÓN		Fecha:	
				Hora:	
DATOS DE LA OBRA	PROYECTO:				
	CONTRATISTA:			TESTIGO:	
	TUBERÍA. MATERIAL Y DIÁMETRO:				
	LONGITUD DEL TRAMO DE PRUEBA:				
	Nº DERIVACIONES:			Nº ACOMETIDAS:	
	PRUEBA Nº:			FOTOS:	
DATOS DE LA PRUEBA	Presión de Trabajo de la Tubería (Kp/cm²)				
	Presión Mínima de Prueba NTE =1,4*P trabajo (Kp/cm²)				
	Presión máxima suministrada (Kp/cm²)				
	Presión de Estabilización (Kp/cm²)				
	Tiempo mínimo de la Prueba NTE (min)				
	Tiempo real de la Prueba (min)				
	Descenso de presión máximo aceptable NTE =$\sqrt{P/5}$ (Kp/cm²)				
	Descenso de presión Real (Kp/cm²)				
	ACEPTACIÓN/ RECHAZO				
	OBSERVACIONES:				

1.4.5. Puesta en servicio de la tubería

Una vez realizada la instalación de la tubería y ejecutadas las pruebas de la tubería instalada, y previo a la puesta en servicio de la misma, debe procederse a su limpieza general y desinfección.

- **Limpieza general**

La limpieza previa a la puesta en servicio de la red se efectuará por sectores, mediante el cierre de las válvulas de seccionamiento adecuadas.

El llenado de la conducción se realiza, en general, por el punto más bajo de la misma, y a una velocidad de aproximadamente 0,05 m/s.

Se abrirán las válvulas de desagüe del sector aislado y se hará circular el agua alternativamente desde cada una de las conexiones del sector con la red general. Se recomienda que la velocidad de circulación del agua este comprendida entre 1 m/s y 3 m/s.

La limpieza general no podrá en modo alguno sustituir a la desinfección indicada en 5.2, que deberá realizarse previamente a la puesta en servicio.

- **Desinfección**

Para efectuar la desinfección se procederá a la introducción de productos químicos adecuados con la red llena de agua, aislada y con los desagües cerrados.

Se utilizará una dilución de hipoclorito sódico (NaClO) de 50 ml/m³ excepto para tuberías con recubrimiento interior de mortero de cemento, en cuyo caso será de 100 ml/m³.

El proceso de desinfección comprende las siguientes actuaciones:

- ❖ Primer día:

Vaciado de la tubería para su posterior llenado.

Adición de hipoclorito sódico, dejando la conducción llena durante 24h.

- ❖ Segundo día:

Vaciado de la tubería y aclarado durante una hora.
Llenado de la tubería dejándose cargada durante 24 h.

❖ Tercer día:

Vaciado de la tubería, aclarado durante una hora y llenado de la misma.
Toma de una muestra de agua para su análisis, dejando provisionalmente la tubería en carga, hasta que se disponga de los resultados del análisis de la muestra.

Los resultados del análisis de la muestra deben certificarse por el Servicio de USSA encargado del Control de Calidad del agua, el cual los comunicará al Servicio correspondiente. En caso de que los resultados no fueran los adecuados para dejar la nueva conducción en servicio, deberá repetirse todo el proceso de desinfección.

1.5. GARANTÍA Y CONTROL DE CALIDAD AMBIENTAL DE LAS OBRAS.

1.5.1. Definición.

Se entenderá por Garantía de Calidad Ambiental el conjunto de acciones planeadas y sistemáticas necesarias para proveer la confianza adecuada de que todas las estructuras, componentes e instalaciones se construyen de acuerdo con el Contrato, Códigos, Normas y Especificaciones de diseño y cumpliendo con la legislación ambiental aplicable mediante el establecimiento de una serie de instrucciones técnicas en obra.

La Garantía de Calidad Ambiental incluye el Control de Calidad y el Control Ambiental en proyectos de reposición.

El Control de la Calidad de una obra comprende aquellas acciones de comprobación de que la calidad está de acuerdo con requisitos predeterminados, comprendiendo los aspectos siguientes:

- Permisos y autorizaciones.
- Calidad de materias primas.
- Calidad de equipos (instalaciones) suministrados a obra, incluyendo su proceso de fabricación.
- Calidad de ejecución de las obras (excavación, colocación y rellenos y compactaciones).

- Calidad de la obra terminada (inspección, pruebas y colocación de registro).
- Finalización de la obra (hormigonado y acabado).

El Control Ambiental de una obra de reposición asegura el control de los aspectos ambientales generados en la obra y el cumplimiento de los requisitos legales aplicables, disminuyendo su impacto y previniendo la contaminación, que afectarán las siguientes áreas de incidencia:

- Permisos y autorizaciones
- Recursos (agua y energía)
- Materiales y productos
- Residuos
- Vertidos
- Vehículos y maquinaria
- Emisiones atmosféricas
- Ruido
- Espacios afectados y su restauración

1.5.2. Sistema de Gestión Ambiental y de la Calidad

Con objeto de asegurar la calidad ambiental de las actividades que se desarrollen durante las distintas fases de la obra, CABB tiene establecido un Sistema de Gestión Ambiental y de la Calidad cuyos requisitos, junto con los contenidos en el presente Pliego de Prescripciones Técnicas Particulares, serán de aplicación al trabajo y actividades de cualquier organización o individuo participante en la realización de la obra.

1.5.3. Manual de Calidad y Gestión Ambiental

El Sistema de Gestión Ambiental y de la Calidad establecido por el CABB está definido en el Manual de Calidad y Gestión Ambiental.

Este documento describe la metodología a seguir a fin de programar y sistematizar los requisitos de Calidad Ambiental aplicables a la ejecución de la obra de forma que, independientemente de las organizaciones o individuos participantes, se alcancen cotas de calidad ambiental homogéneas y elevadas.

El **Contratista**, está obligado a cumplir las exigencias del Sistema de Gestión Ambiental y de la Calidad establecido y someterá a la aprobación de la Dirección de Obra el programa propio que prevé desarrollar para llevar a cabo lo descrito en cada uno de los capítulos del Manual de Calidad y Gestión Ambiental.

1.5.4. Plan de Calidad del contratista.

Se entenderá por Gestión de la Calidad el conjunto de acciones planeadas y sistemáticas necesarias para proveer la confianza adecuada de que todas las estructuras, componentes e instalaciones se construyen de acuerdo con el Contrato, Códigos, Normas y especificaciones de diseño.

El **Plan de Calidad** comprenderá, como mínimo, la descripción de los siguientes conceptos:

1.5.4.1. Procedimientos, Instrucciones y Planos

Todas las actividades relacionadas con la construcción, inspección y ensayo deben ejecutarse de acuerdo con instrucciones de trabajo, procedimientos, planos u otros documentos análogos que desarrollen detalladamente lo especificado en los planos y Pliegos de Prescripciones del Proyecto.

El Plan de Calidad contendrá una relación de documentación anexa que será de obligado cumplimiento o registro, la cual será sometida a control por la Dirección de Obra, previo, durante o bien tras la realización de los trabajos (dependiendo de la periodicidad establecida para cada documentación anexa al Plan).

1.5.4.2. Control de materiales y servicios comprados.

El Contratista realizará una evaluación y selección previa de proveedores que deberá quedar documentada y será sometida a la aprobación de la Dirección de Obra.

La documentación a presentar para cada equipo o material propuesto será como mínimo la siguiente:

- Plano del equipo
- Plano de detalle.

- Documentación complementaria suficiente para que el Director de la Obra pueda tener la información precisa para determinar la aceptación o rechazo del equipo.
- Materiales que componen cada elemento del equipo.
- Normas de acuerdo con las cuales ha sido diseñado.
- Procedimiento de construcción.
- Normas a emplear para las pruebas de recepción, especificando cuales de ellas deben realizarse en banco y cuales en obra.

Asimismo, realizará la inspección de recepción en la que se compruebe que el material está de acuerdo con los requisitos del proyecto, emitiendo el correspondiente informe de inspección.

1.5.4.3. Almacenamiento y Transporte

El Plan de Calidad a desarrollar por el Contratista deberá tener en cuenta los procedimientos e instrucciones propias para el cumplimiento de los requisitos relativos al transporte y almacenamiento de los materiales y componentes utilizados en la obra.

1.5.4.4. Procesos especiales.

Los procesos especiales tales como soldaduras, ensayos, pruebas, etc., serán realizados y controlados por personal cualificado del Contratista, utilizando procedimientos homologados de acuerdo con los Códigos, Normas y Especificaciones aplicables.

1.5.4.5. Inspección de obra por parte del Contratista.

El Contratista es responsable de realizar los controles, ensayos, inspecciones y pruebas requeridos en el presente Pliego y en el Pliego de Condiciones Técnicas Particulares.

1.5.4.6. Gestión de la Documentación.

Se asegurará la adecuada gestión de la documentación relativa a la calidad de la obra de forma que se consiga una evidencia final documentada de los requisitos o criterios de aceptación de los elementos y actividades incluidos en el Plan de Calidad.

El Contratista definirá los medios para asegurarse que toda la documentación relativa a la calidad de la construcción es archivada y controlada hasta su entrega a la Dirección de Obra.

1.5.5. Plan de Calidad y Ambiental y Programas de Puntos de Inspección (P.P.I.).

El Contratista presentará a la Dirección de Obra un **Plan de Calidad y Ambiental con Normas Ambientales por cada actividad o fase de obra con un mes de antelación** a la fecha programada de inicio de la actividad o fase. El Contratista dispone de total libertad para presentar el Plan de Calidad y Ambiental adjuntado como referencia en la memoria del proyecto, o bien, podrá presentar otro similar al mismo en cuyo caso la Dirección de Obra evaluará el Plan de Calidad y Ambiental y sus documentos anexos y comunicará al **Contratista** su aprobación o comentarios.

En el Plan de Calidad y Ambiental se tendrá en cuenta todas las actividades o fases de la obra, e incluirá, como mínimo, la descripción de los siguientes conceptos cuando sean aplicables:

- Descripción y objeto del Plan.
- Datos principales de la obra
- Pautas de Control de la Calidad
- Pautas de Control Ambiental
- Legislación aplicable.
- Programa de Puntos de Inspección
- Normas Ambientales de ejecución.

Adjunto al Plan de Calidad y Ambiental se incluirá un Programa de Puntos de Inspección, documento que consistirá en un listado secuencial de todas las operaciones o elementos a comprobar durante toda la actividad o fase de obra, mediante el registro del cual por el contratista se debe lograr un correcto seguimiento de la calidad ambiental en los proyectos de reposición. Este Programa de Puntos de Inspección (P.P.I.) figura en el anexo B del Plan de Calidad y Ambiental establecido por el CABB, el cual sirve como referencia para su registro por el contratista. Dicho Programa de Puntos de Inspección (P.P.I.) se puede sustituir por otro similar que cumpla con los requisitos establecidos en el Plan de Calidad y Ambiental del CABB, el cual deberá ser registrado según la periodicidad establecida en el Plan de Calidad y Ambiental del que parte.

Para cada elemento a comprobar mediante el registro del **Programa de Puntos de Inspección (P.P.I.)** se indicará, siempre que sea posible, la referencia de los planos y

procedimientos a utilizar, así como la participación de las organizaciones del **Contratista** en los controles a realizar.

Una vez finalizada la actividad o fase de obra, existirá una evidencia (mediante protocolos o firmas en el P.P.I.) de que se han realizado un correcto seguimiento de la calidad ambiental de todos los elementos a comprobar implicados en la obra.

1.5.6. Gestión de Residuos

El contratista deberá tener un centro de operativo de trabajo con un Número de Identificación Medio Ambiental (NIMA) a los efectos de tramitar mediante IKS-eeM la gestión documental de las cesiones de todos los residuos generados en la obra. Debiendo entregar a la Dirección Facultativa el Libro de registro de residuos del ejercicio anterior. En el caso de gestores de Comunidades Autónomas distintas a la CAPV, deberá garantizar la compatibilidad de su sistema de gestión con IKS-eeM.

El contratista deberá presentar en el plazo máximo de un mes tras la firma del acta de comprobación del replanteo un “Plan de Gestión de RCD”, concreto y particularizado a la obra, con el contenido establecido en el Decreto 112/2012, de 26 de junio, por el que se regula la producción y gestión de los residuos de construcción y demolición en la CAPV.

El contratista deberá presentar en el plazo máximo de un mes tras la firma del acta de recepción de las obras un “Informe Final de Gestión de RCD”, con el contenido establecido en el Decreto 112/2012, de 26 de junio, por el que se regula la producción y gestión de los residuos de construcción y demolición. La falta de documentación acreditativa de la correcta gestión de los residuos, así como la no justificación de las diferencias existentes entre el Plan de Gestión de RCD y la gestión final real, podrá conllevar la aplicación de una penalidad por un importe equivalente al 120% del coste de gestión previsto en el Estudio de Gestión de RCD del proyecto constructivo.

1.5.7. Abono de los costos del Sistema de Gestión Ambiental y de la Calidad.

Los costos ocasionados al Contratista como consecuencia de las obligaciones que contrae el cumplimiento del Plan de Calidad y Ambiental y del Pliego de Prescripciones, **serán de su cuenta y se entienden incluidos en los precios de Proyecto.**

En particular todas **las pruebas y ensayos de Control de Calidad Ambiental** que sea necesario realizar **en cumplimiento del presente Pliego de Prescripciones Técnicas Particulares** o de la normativa general que sea de aplicación al presente proyecto, **serán de cuenta del Contratista**, salvo que expresamente, se especifique lo contrario.

1.5.8. Nivel de Control de Calidad.

En los artículos correspondientes del presente Pliego o en los planos, se especifican el tipo y número de ensayos a realizar de forma sistemática durante la ejecución de la obra para controlar la calidad de los trabajos. Se entiende que el número fijado de ensayos es mínimo y que, en el caso de indicarse varios criterios para determinar su frecuencia, se tomará aquél que exija una frecuencia mayor.

El Director de Obra podrá modificar la frecuencia y tipo de dichos ensayos con objeto de conseguir el adecuado control de la calidad de los trabajos, o recabar del **Contratista** la realización de controles de calidad no previstos en el proyecto. **Los ensayos adicionales ocasionados serán por cuenta del Contratista siempre que su importe no supere el 2% del presupuesto líquido de ejecución total de la obra incluso las ampliaciones, si las hubiere.**

1.5.9. Inspección y Control de Calidad Ambiental por parte de la Dirección de Obra.

La Dirección de Obra, por su cuenta, podrá mantener un equipo de inspección y Control de Calidad Ambiental de las obras y realizar ensayos de homologación y contradictorios, realizando un control, seguimiento y medición de los diferentes aspectos ambientales en obra y de las acciones de comprobación de que la calidad está de acuerdo con requisitos predeterminados en obra.

La Dirección de Obra, para la realización de dichas tareas, con programas y procedimientos propios, tendrá acceso en cualquier momento a todos los tajos de la obra, fuentes de suministro, fábricas y procesos de producción, laboratorios y archivos de Control de Calidad Ambiental del Contratista o Subcontratista del mismo.

El **Contratista** suministrará, a su costa, todos los materiales que hayan de ser ensayados, y dará facilidades necesarias para ello. El coste de la ejecución de estos ensayos contradictorios será por cuenta de la Propiedad si como consecuencia de los mismos el suministro, material o unidad de obra cumple las exigencias de calidad.

Los ensayos serán por cuenta del **Contratista** en los siguientes casos:



- Si como consecuencia de los ensayos el suministro, material o unidad de obra es rechazado.
- Si se trata de ensayos adicionales propuestos por el **Contratista** sobre suministros, materiales o unidades de obra que hayan sido previamente rechazados en los ensayos efectuados por la Dirección de Obra.

Bilbao, febrero de 2020.

Ingeniero Autor del Proyecto
UTE INGEPLAN-BOSLAN

Ingeniera Directora del Proyecto
Consortio de Aguas Bilbao Bizkaia



Javier Fonfría García

Aizpea Urrutia Elorriaga