

DOCUMENTO Nº 1
MEMORIA

MEMORIA



INDICE

1	<u>INTRODUCCIÓN.....</u>	<u>4</u>
1.1	ANTECEDENTES Y OBJETO DEL PROYECTO.....	4
2	<u>DATOS DE PARTIDA Y RESULTADOS A OBTENER</u>	<u>5</u>
2.1	POBLACIÓN.....	5
2.2	CAUDALES ADMISIBLES EN DIVERSAS FASES TRATAMIENTO	6
2.2.1	<i>Línea de agua</i>	<i>6</i>
2.3	CONTAMINACIÓN	6
2.4	RESULTADOS A OBTENER	7
2.4.1	<i>Características del agua tratada</i>	<i>7</i>
2.5	PREVISIÓN PARA FUTURAS AMPLIACIONES	7
3	<u>JUSTIFICACIÓN DEL PROCESO ADOPTADO.....</u>	<u>8</u>
3.1	PLANTEAMIENTO GENERAL	8
3.2	CRITERIOS DE SELECCIÓN DEL PROCESO ADOPTADO	8
3.3	LÍNEA PIEZOMETRICA	11
4	<u>CRITERIOS DE DISEÑO.....</u>	<u>13</u>
5	<u>DESCRIPCIÓN GENERAL DE LAS OBRAS</u>	<u>14</u>
5.1	DEMOLICIÓN DE LA EDAR ACTUAL.....	14
5.2	LINEA DE TRATAMIENTO DE AGUA.....	14
5.2.1	<i>Colector.....</i>	<i>14</i>
5.2.2	<i>Pozo de gruesos</i>	<i>15</i>
5.2.3	<i>Bombeo de agua bruta</i>	<i>15</i>
5.2.4	<i>Pretratamiento mediante sistema compacto para Qmax de 70 m³/h.....</i>	<i>16</i>
5.2.5	<i>Medida de caudal entrada tratamiento biológico y by-pass.....</i>	<i>17</i>



5.2.6	<i>Tratamiento biológico: Filtro de Macrofitas por Flotación</i>	<i>17</i>
5.2.7	<i>Fuente de presentación y medida de caudal.</i>	<i>18</i>
5.3	ELECTRICIDAD GENERAL	19
5.3.1	<i>Acometida eléctrica de M.T.</i>	<i>19</i>
5.3.2	<i>Centro de transformación</i>	<i>19</i>
5.3.3	<i>Líneas de B.T. Generalidades</i>	<i>20</i>
5.3.4	<i>Armarios de distribución</i>	<i>20</i>
5.3.5	<i>Armario de control de motores.....</i>	<i>20</i>
5.3.6	<i>Mando y señalización</i>	<i>21</i>
5.3.7	<i>Cortacircuitos</i>	<i>21</i>
5.3.8	<i>Cableado.....</i>	<i>21</i>
5.3.9	<i>Instalación de fuerza en baja tensión</i>	<i>22</i>
5.3.10	<i>Equipo corrector del factor de potencia</i>	<i>22</i>
5.3.11	<i>Instalaciones de alumbrado</i>	<i>22</i>
5.4	INSTALACIONES COMPLEMENTARIAS	24
5.4.1	<i>Red de agua potable.....</i>	<i>24</i>
5.4.2	<i>Red de agua de servicios</i>	<i>24</i>
5.4.3	<i>Mobiliario.....</i>	<i>24</i>
5.4.4	<i>Protecciones</i>	<i>24</i>
5.5	EDIFICIOS, ESTRUCTURAS URBANIZACIÓN Y ACCESOS	25
5.5.1	<i>Edificación.....</i>	<i>25</i>
5.5.2	<i>Estructuras.....</i>	<i>26</i>
5.5.3	<i>Cimentaciones</i>	<i>26</i>
5.5.4	<i>Urbanización y accesos</i>	<i>27</i>
5.6	CONEXIONES CON EL EXTERIOR	28
5.6.1	<i>Llegada de agua bruta</i>	<i>28</i>
5.6.2	<i>Restitución de agua tratada</i>	<i>28</i>



5.6.3	<i>Camino de acceso a E.D.A.R.</i>	28
5.6.4	<i>Punto de enganche de energía eléctrica</i>	28
6	<u>JUSTIFICACIÓN DE PRECIOS</u>	29
7	<u>PLAZO DE EJECUCIÓN Y GARANTÍA</u>	30
8	<u>REVISIÓN DE PRECIOS</u>	31
9	<u>DOCUMENTOS DE QUE CONSTA EL PROYECTO</u>	32
10	<u>DECLARACIÓN DE OBRA COMPLETA</u>	34
11	<u>PRESUPUESTOS</u>	35



1 INTRODUCCIÓN

1.1 ANTECEDENTES Y OBJETO DEL PROYECTO

Con fecha 26 de Abril de 2007, se aprueba por Resolución de la Entidad Pública de Aguas de Castilla-La Mancha la adjudicación definitiva por el sistema de concurso del Expediente ACLM/01/OB/024/06 relativo al “CONTRATO DE OBRAS DE CONSTRUCCIÓN DE LAS ESTACIONES DEPURADORAS DE AGUAS RESIDUALES EN ABENÓJAR, MESTANZA, SACERUELA Y VILLAMAYOR DE CALATRAVA (CIUDAD REAL)”, a la empresa AQUAGEST, Promoción Técnica y Financiera del Abastecimiento, S.A.

El presente proyecto tiene por objeto precisar las obras e instalaciones necesarias para realizar la depuración de las aguas residuales generadas en el municipio de MESTANZA, de forma que la calidad de las aguas vertidas al cauce receptor cumpla todos los requerimientos establecidos por la legislación vigente.



2 DATOS DE PARTIDA Y RESULTADOS A OBTENER

Después de analizar los resultados de las campañas de aforos y análisis realizadas y viendo la tendencia decreciente del censo de población en los últimos años, se decide, para la obtención de los datos de partida, considerar la proyección logarítmica que es la que arroja un saldo de menor decrecimiento en su proyección lineal, llegando al año 2.015 con 900 habitantes en temporada baja y mantener las concentraciones medias de contaminación resultantes de las campañas analíticas realizadas.

Con este método operativo, se pretende asegurar los resultados del tratamiento ante posibles aumentos de caudal o contaminación, sin la necesidad de prever ampliaciones futuras a corto plazo (20 años).

2.1 POBLACIÓN

De los estudios previos realizados (estudio demográfico y campaña de aforos y análisis) se desprende que la población del municipio de MESTANZA es estable la mayor parte del año, excepto en los meses de verano, en los que se ve incrementada su población debido principalmente a la afluencia de veraneantes.

Población actual:

Según el censo de 1996 la población es de 1003 habitantes.

La población considerada en el presente proyecto es la siguiente:

Población equivalente

Habitantes equivalentes en invierno	1.210
Habitantes equivalentes en verano	2.460
Dotación (l/hab/día)	200 (Invierno)
	250 (Verano)



2.2 CAUDALES ADMISIBLES EN DIVERSAS FASES TRATAMIENTO

2.2.1 Línea de agua

Detallamos a continuación, los diversos caudales admisibles en los diversos procesos de tratamiento de la planta depuradora.

	Invierno	Verano
Caudal medio diario (QMD)	193,60	492,00 m ³ /día
Caudal medio horario (QMH)	8,07	20,50 m ³ /hora
Caudal punta horario (QPH)	13,31	33,83 m ³ /hora
Caudal máx. admisible en pretratamiento	49,20	61,50 m ³ /hora
Caudal máx. admisible en tratamiento biológico	49,20	61,50 m ³ /hora
Caudal máximo de diseño de los colectores	164,00	205,00 m ³ /hora

2.3 CONTAMINACIÓN

De los estudio previos realizados se recoge la siguiente caracterización del agua residual que alcanza la planta depuradora.

	Invierno	Verano
- DBO ₅ media	375,00	300,00 mg/l.
- DQO media	750,00	600,00 mg/l.
- S.S.T. media	120,00	120,00 mg/l.
- S.S.V. media	90,00	90,00 mg/l.
- N-NTK. media	45	45 mg N/l.
- P.total medio	10,6	10,6 mg P/l.
- Aceites y grasas	39,4	39,4 mg/l



- pH

7,8

7,8

2.4 RESULTADOS A OBTENER

2.4.1 Características del agua tratada

El rendimiento de la estación depuradora, deberá garantizar el cumplimiento de lo indicado por el Real Decreto 11/1995 de transposición de la Directiva Comunitaria 91/271.

De acuerdo con ello, el agua tratada analizada, tendrá como mínimo las siguientes características:

- $\text{DBO}_5 \leq 25 \text{ ppm}$
- $\text{DQO} \leq 125 \text{ ppm}$
- $\text{SST} \leq 35 \text{ ppm}$
- $\text{N. total} \leq 15 \text{ mg/l.}$
- $\text{P. total} \leq 2 \text{ mg/l.}$

Además de ello el agua será razonablemente clara, no detectándose su vertido al cauce receptor, y no tendrá olor desagradable.

2.5 PREVISIÓN PARA FUTURAS AMPLIACIONES

En el estudio demográfico realizado (Anejo nº 1) puede observarse la tendencia al descenso de la población estudiada, por lo que no se han previsto en el proyecto futuras ampliaciones.



3 JUSTIFICACIÓN DEL PROCESO ADOPTADO

3.1 PLANTEAMIENTO GENERAL

El presente apartado de la memoria tiene como fundamento exponer aquellos razonamientos, técnicos y económicos, que conducen a la elección del proceso de tratamiento incluido en el Proyecto.

Es necesario tener en cuenta que no se incluye la justificación de todos y cada uno de los elementos del proceso, sino únicamente de aquellos que por su singularidad, importancia, etc., determinan a juicio del proyectista, el interés del Proyecto. Los otros, por ser de uso corriente dentro del ámbito de la depuración, quedan perfectamente definidos en el apartado: 5. Descripción general de las Obras.

3.2 CRITERIOS DE SELECCIÓN DEL PROCESO ADOPTADO

En el Anejo nº 5 de la presente Memoria se describe el proceso realizado para la elección de la alternativa de tratamiento considerada como idónea.

En el mencionado Anejo se justifica la elección del tratamiento biológico mediante balsa de macrofita como el más idóneo para tratar las aguas residuales generadas en el Municipio de Mestanza, debido a su gran adaptabilidad a las variaciones de carga y al alto rendimiento obtenido.

A continuación se realiza la justificación de cada uno de los procesos unitarios de tratamiento.

Colector

El alcantarillado actual del municipio de Mestanza tiene dos cuencas de recogida. El saneamiento se realiza mediante dos colectores que conducen la totalidad de los vertidos hasta dos tratamientos con filtros de grava, uno en cada cuenca.



En las proximidades de la parcela para la implantación de la nueva E.D.A.R. se encuentra uno de los tratamientos existentes que recoge aproximadamente el 90% de los vertidos, aunque se encuentra fuera de servicio.

El saneamiento de esta cuenca continúa desde la planta existente mediante un colector de reciente construcción de 400 mm de diámetro, que pasa paralelo a la parcela y vierte en el arroyo. En el pozo previo a la situación de la actual depuradora fuera de servicio se conectará el nuevo colector de 400 mm de diámetro que conducirá las aguas residuales generadas en el municipio hasta la nueva E.D.A.R.

El saneamiento de la otra cuenca llegará a una arqueta de bombeo desde donde se impulsará el caudal hasta un pozo del alcantarillado existente perteneciente a la cuenca anterior, de manera que las aguas recogidas se unifiquen y lleguen por el mismo colector hasta la E.D.A.R.

Pozo de Gruesos

Se ha previsto la instalación de un sistema que permite la sedimentación de los sólidos. Este pozo será de forma rectangular que permite obtener mayores rendimientos a la hora de realizar las labores de limpieza. Estará equipado con una cuchara bivalva de 100 l. Previamente al pozo de bombeo se instalará una reja de gruesos para evitar el paso de muy gruesos a la cámara de bombeo.

Elevación de agua bruta

La imposibilidad de tratar el agua a las profundidades a las que llega el colector de entrada hace necesaria la instalación de un sistema de elevación del agua bruta hasta la cota del desbaste. Por este motivo se realizará un pozo de bombeo para tres (3) bombas de las cuales dos (2) funcionarán normalmente, quedando la otra unidad en reserva.



En el **desarenado-desengrasado** se procederá a la eliminación de los sólidos pesados (arenas, etc) que aporta el efluente así como las grasas y flotantes que debido a su baja densidad no podrán ser eliminados en tratamientos posteriores.

Esta operación unitaria es de gran importancia siendo conveniente su separación anterior a los procesos de sedimentación y eliminación de materia orgánica.

Medida y regulación del caudal de entrada a Balsas de Macrofitas

Para la medida de caudal de entrada a la balsa de Macrofitas se dispone un caudalímetro electromagnético, instalándose también un by-pass al pozo de agua tratada.

Tratamiento biológico mediante Filtro de Macrofitas en Flotación.

Se ha previsto una balsa de **3.382 metros cuadrados**, con el sistema FMF (Filtro de Macrofitas en Flotación), **con recirculación de agua tratada** a cabecera de la misma.



LÍNEA DE TRATAMIENTO ADOPTADA

La línea de tratamiento contemplada en el presente proyecto consta de los siguientes elementos.

LÍNEA DE AGUA

El tratamiento de agua residual, consta de las siguientes operaciones:

- Conexión con el colector emisario de aguas residuales.
- Pozo de gruesos con aliviadero y by-pass general
- Impulsión de agua bruta.
- Pretratamiento con Sistema Compacto.
- Medición de caudal de agua pretratada y by-pass.
- Tratamiento biológico mediante Filtro de Macrofitas en Flotación.

INSTALACIONES COMPLEMENTARIAS

- Red de agua industrial y riego.
- Mobiliario.
- Equipos de protección.
- Equipos de manutención.

3.3 LÍNEA PIEZOMETRICA

El saneamiento actual del municipio de Mestanza dispone de un colector de reciente construcción de 400 mm de diámetro, que recogerá todos los vertidos del pueblo y que pasa paralelo a la parcela y vierte en el arroyo. En el pozo previo a la parcela de la E.D.A.R. se conectará el nuevo colector de 400 mm de diámetro que conducirá las aguas residuales generadas en el municipio hasta la nueva E.D.A.R.



La rasante del colector a la llegada a la E.D.A.R. es la 710,88, La cota media del terreno en la parcela es la 714,00 m. y la cota mínima de vertido del efluente al colector emisario existente la 710,10 m.

A partir de este punto se desarrolla en el Anejo Nº 6 de esta Memoria el cálculo de la línea piezométrica de la planta, considerándose tal y como queda reflejado en el mencionado Anejo, los caudales máximos, medios y mínimos por línea, con el fin de ajustar las velocidades de circulación del agua para los distintos caudales, evitando velocidades excesivas y desbordamientos a caudales máximos y decantación de sedimentos por bajas velocidades a caudal mínimo.



4 CRITERIOS DE DISEÑO

Los criterios que han permitido llevar a cabo el diseño de las diferentes soluciones recogidas con este proyecto han sido:

- Dar la solución idónea respecto a la línea de proceso adoptada, dimensionando en sentido amplio las unidades que componen la estación, para que puedan absorber las pequeñas variaciones que pudieran presentarse sobre los parámetros básicos establecidos.
- Realizar una correcta distribución de los diversos elementos de la estación atendiendo a la secuencia lógica del proceso, a las características topográficas y geotécnicas del terreno y la obtención de una fácil y eficaz explotación, con unos gastos de mantenimiento reducidos.
- Dar una calidad a las obras civiles, equipos e instalaciones que nos permitan una relación calidad-precio que se ajuste a este tipo de obras, atendiendo sobre todo al cometido que éstas van a desempeñar.
- Dotar a las instalaciones de la flexibilidad suficiente para facilitar las maniobras de operación.
- Proyectar la Estación Depuradora de manera que forme un conjunto armónico, tanto en aparatos como en acabado de edificios.
- Integrar la Estación dentro de los terrenos disponibles actualmente.
- Por último definir un Proyecto en cuanto a medición y valoración que permita la realización de las obras con el mínimo de variaciones o alteraciones posibles.



5 DESCRIPCIÓN GENERAL DE LAS OBRAS

5.1 DEMOLICIÓN DE LA EDAR ACTUAL

Se realizará la demolición completa de la EDAR actual y transporte de los escombros a vertedero autorizado.

5.2 LINEA DE TRATAMIENTO DE AGUA

5.2.1 Colector

El saneamiento actual de la cuenca que recoge el 90% de los vertidos del municipio de Mestanza, se realiza mediante colector de 400 mm. de diámetro, hasta el arroyo que pasa junto a la planta. En un pozo previo a la parcela de la E.D.A.R. se conecta el nuevo colector de 400 mm de diámetro que conducirá las aguas residuales generadas en el municipio hasta la nueva E.D.A.R.

El saneamiento de la cuenca que recoge el 10% de los vertidos del municipio, llegará a una arqueta de bombeo desde donde se impulsará el caudal, mediante tubería de fundición de 80 mm de diámetro, hasta un pozo del alcantarillado existente perteneciente a la cuenca anterior, de manera que las aguas recogidas se unifiquen y lleguen por el mismo colector hasta la E.D.A.R.

La instalación está formada por dos (2) bombas centrífugas sumergibles de rodete desplazado tipo Vortex, una en reserva, impulsando todo el caudal al pozo de conexión, con una altura manométrica de 33,52 m.c.a., y un caudal unitario variable entre 20 y 10 m³/h.

La cota mínima de paro de la bomba es la 702,00 m. y la cota máxima en el pozo de bombeo es la 703,00 m.

Las bombas se ubican en un pozo de bombeo de 1,50 m. de largo y 1,50 m. de ancho.

Este bombeo se situará en las instalaciones existentes de depuración de la cuenca menor.

La longitud total de dicho colector es de 627,57 m.



5.2.2 Pozo de gruesos

Los parámetros de diseño del pozo han sido:

- Carga superficial a caudal máximo, menor de $125 \text{ m}^3/\text{m}^2/\text{h}$.
- Tiempo de permanencia a caudal máximo, mayor de 60 s.

El pozo de gruesos tiene 2,00 metros de largo por 2,00 m. de ancho, con una altura trapecial de 0,50 m.

La superficie total es de $4,00 \text{ m}^2$.

El pozo de gruesos estará equipado con una cuchara bivalva de 100 l de capacidad. La cuchara está suspendida de un polipasto eléctrico desde el cual es fácilmente manejada. Junto al pozo y previo al bombeo de agua bruta se situará una reja manual de gruesos con una separación de barrotes de 30 mm, que servirá de protección del posterior bombeo de agua bruta.

5.2.3 Bombeo de agua bruta

Las aguas procedentes del pozo de gruesos pasan a una cámara de bombeo, que permite impulsar todo el caudal de diseño a la E.D.A.R.

La instalación está formada por tres (3) bombas centrífugas sumergibles de rodete desplazado tipo Vortex, una en reserva, impulsando todo el caudal a la E.D.A.R. con una altura manométrica de 6,70 m.c.a., y un caudal unitario variable entre 35 y $18 \text{ m}^3/\text{h}$.

La cota mínima de paro de la bomba es la 710,61 m., la cota máxima en el pozo de bombeo es la 710,85 m. y la cota del primer arranque es la 710,79.

Las bombas se ubican en un pozo de bombeo de 2,00 m. de largo y 2,00 m. de ancho.

Los grupos de bombeo impulsan el caudal hasta la E.D.A.R., mediante tubería de diámetro 150 mm., con una velocidad de 1,10 m/sg. a caudal máximo. Los colectores individuales de impulsión son de 100 mm. de diámetro, instalándose en cada colector una válvula de retención y una válvula de guillotina de accionamiento manual para el aislamiento de las bombas.



Se dispone un manómetro en la impulsión de cada bomba situado entre la válvula de guillotina y de retención, así como un carrete de desmontaje para facilitar las tareas de montaje y desmontaje.

Para el mantenimiento de los grupos de bombeo se ha previsto la instalación de un polipasto eléctrico que permita la extracción de las bombas.

5.2.4 Pretratamiento mediante sistema compacto para Q_{max} de 70 m³/h

Desbaste de Sólidos Finos

Para el desbaste de sólidos finos se instala un tamiz tornillo con compactación de montaje en carcasa, incluyendo sistema de transporte y compactación de los sólidos, provisto de limpieza en zona de compactación y con un grado de deshidratación y compactación de los sólidos entre 30 y el 45%. Cepillos en sectores atornillables y de fácil sustitución fabricados en PP y Nylon de alta resistencia. Carcasa completamente cerrada con conexión bridada, tapa de acceso abatible, sistema de purga de aire y conexión roscada hembra 2" para sonda de nivel.

Los residuos, ya prensados, son almacenados en un contenedor de 0,8 m³ de capacidad, proporcionando un tiempo de almacenamiento de 11,61 días.

En el canal se ha dispuesto un rebose de seguridad que envía el agua al by-pass general.

El funcionamiento del sistema de desbaste está comandado por una sonda de nivel en la entrada y un temporizador.

Su función es eliminar sólidos finos con tamaño igual o superior a 3 mm. y eliminación de arenas y aceites y grasas. Sistemas de deshidratación y compactación de residuos.

Sistema de desarenado:

- Depósito de desarenado del tipo longitudinal y diseño especial de construcción robusta, provisto de cubierta desmontable, con sistema de inyección de aire para la separación de orgánicos de la arena y ayuda a flotación de grasas y sobrenadantes, estructura soporte con patas regulables y accesorios para sujeción de los sinfines de extracción de las arenas. Los sinfines transportadores de arena se fabrican de eje



hueco y su trabajo es en discontinuo, logrando una buena deshidratación de la arena a baja velocidad y una mínima erosión de las hélices.

- Transportador a sinfín horizontal para alimentación del sinfín de extracción.
- Transportador a sinfín de extracción inclinado para transportar, secar estáticamente y descargar en un contenedor (no incluido) mediante una tolva a 1.500 mm de altura.

Sistema de desengrasado:

- Desengrasador lateral y paralelo al desarenador con rasqueta automática de separación de grasas y longitud igual al desarenador con muro cortacorrientes con entradas en forma de peine y sistema de barrido en todo el largo mediante rascador flotante para una mejor deshidratación de las grasas y flotantes.
- La grasa y flotantes son descargados automáticamente y caen por gravedad a una altura de 800 mm. aproximadamente. Para su recogida puede usarse un bidón separador (no incluido) o puede ser bombeada, a otros puntos de la planta de tratamiento, a través de este.

La medidas del pretratamiento compacto completo son de 5.300 x 1.200 x 3.500 mm (largo x ancho x alto)

5.2.5 Medida de caudal entrada tratamiento biológico y by-pass

Para la medida del caudal de entrada al tratamiento biológico se dispone de un medidor de caudal electromagnético en tubería.

5.2.6 Tratamiento biológico: Filtro de Macrofitas por Flotación

Muchas plantas acuáticas están adaptadas a vivir en aguas contaminadas, debido principalmente a un sistema de conducción del oxígeno del aire hasta las raíces. Esto favorece la degradación de la materia orgánica disuelta en el agua por parte de los microorganismos que viven asociados al sistema radicular de la planta. También las plantas ejercen una depuración directa por la absorción de iones contaminantes, tanto metales pesados como aniones eutrofizantes (nitratos y fosfatos principalmente). Entre las plantas macrofitas utilizadas para la depuración están las del tipo flotante, como el lirio de agua



(*Eichornia crassipes*) o la lenteja de agua (género *Lemna*), y las plantas denominadas emergentes como los carrizos (*Phragmites* sp.), los juncos (varios géneros) o las espadañas (*Thypha* sp.) entre otras, que están normalmente enraizadas en suelo de zonas encharcadas, pudiendo incluso tener sumergida parte del tallo.

Las macrofitas flotantes se suelen utilizar en balsas o canales por los que discurre el agua residual y las macrofitas emergentes en canales con lechos de grava por los que se hace circular el agua residual. El sistema FMF (filtro de macrofitas en flotación) es un sistema mixto que utiliza macrofitas de tipo emergente transformadas en flotantes para la depuración de aguas que circulan por los canales o de aguas remansadas en lagunas.

Para el tratamiento biológico se ha adoptado un proceso de Filtro de Macrofitas por Flotación.

Como se describe en el Anejo de cálculo, la superficie necesaria para el tratamiento descrito sería de 3.321 m², habiéndose proyectado una balsa con una superficie efectiva de 3.382 m².

La balsa tiene unas dimensiones interiores en la base de 93 x 35 x 1,70 m con una dotación de 10 plantas/ m² que garantizan la eliminación de 50 g de DBO₅/ m²/día. Asegurando un tiempo de retención mínimo en la laguna de 5 días.

La impermeabilización se realiza mediante lámina de geotextil más lámina de polietileno.

El talud perimetral se dispone en material seleccionado con una capa de rocalla decorando dicho talud

5.2.7 Fuente de presentación y medida de caudal.

Se ha previsto a la salida de la balsa una fuente de presentación, una arqueta de medición de caudal de agua tratada y bombeo para recirculación de la misma.



5.3 ELECTRICIDAD GENERAL

5.3.1 Acometida eléctrica de M.T.

La acometida de energía eléctrica se realizará en el punto señalado por la Compañía Eléctrica suministradora Unión Fenosa. Dicha acometida se realizará en apoyo nº 62-B35 de la línea de media tensión denominada CTV-702 (Calatrava-Mestanza) situada a una distancia aproximada de 625 mts. Desde dicho punto se derivará con línea aérea formada por apoyos metálicos de 12 mts. de altura y cable LA-56 hasta las inmediaciones de la E.D.A.R en donde se realizará el paso de línea aérea a subterránea y por medio de cable RHV 12/20 KV de 1 x 150 mm² de sección de aluminio, alimentaremos al Centro de Transformación de la Depuradora.

En el proyecto de licitación se acompañaban los escritos que la Compañía Eléctrica Suministradora Unión Fenosa envió con motivo de la solicitud de acometida de suministro de alta tensión para la E.D.A.R. de Abenojar. Se ha vuelto a solicitar el correspondiente punto de suministro haciendo referencia a los ya indicados para que procedan de nuevo a su validación antes de realizar los correspondientes proyectos eléctricos..

5.3.2 Centro de transformación

Se instalará un centro de transformación de tipo intemperie construido sobre apoyo metálico y que estará constituido por un apoyo metálico de 12 metros de altura y 1.800 Kg de esfuerzo en punta,

El Centro de Transformación estará equipado con:

- Un armario de medida, según el Reglamento de puntos de medida .
- Un transformador trifásico de 25 KVAS en aceite, conexión Dyn11, 20.000 V, $\pm 2,5\%$, $\pm 5\%$ y 400 V, equipado con protección DGPT2, conmutador baja tapa, ruedas de transporte.



5.3.3 Líneas de B.T. Generalidades

Las alimentaciones se harán con cable tipo RV 0,6/1 KV, de sección calculada según tablas I y II de MI-ET-007. Estos cables irán sobre bandejas o enterrados bajo tubo.

5.3.4 Armarios de distribución

Se instalará un armario de distribución general dotado con interruptor de acometida con protección magnetotérmica, e interruptores de salida a los distintos cuadros de planta con protección magnetotérmica y diferencial.

5.3.5 Armario de control de motores

Estos armarios están formados por chapa electrocincada de espesor 1,00 mm a 1,50 mm, con revestimiento de pintura termo-endurecida a base de resina epoxy modificada con poliéster. Van provistos de puerta transparente de vidrio templado.

A cada motor se acomete, desde el embarrado general, a través de:

- Interruptor automático magnetotérmico.
- Relé diferencial y transformador.
- Contactor.
- Relé auxiliar.
- Pilotos de señalización.
- Pulsadores de marcha, paro y rearme.
- Conmutador manual o automático.

El contactor será diseñado para servicio duro y capaz de abrir o cerrar hasta 8 veces la intensidad nominal a la tensión nominal y factor de potencia máxima de 0,6. Llevarán dos contactos normalmente cerrados y dos normalmente abiertos para futuros enclavamientos.

Los motores de potencia igual o superior a 11 Kw utilizarán arrancador estrella triángulo.

Los motores que lo requieran estarán provistos de variador de frecuencia.

Los armarios tendrán un espacio de reserva del 20%.



5.3.6 Mando y señalización

La tensión de mando se obtendrá a partir de la tensión de alimentación en el centro de control de motores, por medio de un transformador de mando 400/230 V de un sólo arrollamiento secundario, evitándose de esta forma retornos, falsas averías y eventuales fallos provocados por caídas de tensión en los circuitos de control provocadas por el arranque de máquinas de elevada potencia.

Todos los aparatos de control (pulsadores, finales de carrera, presostatos, etc.) exteriores a los cuadros, que se refieren a un mismo circuito de mando, están imperativamente agrupados en el circuito sobre una sola y única fase o polaridad de la fuente de tensión de mando.

El común de las bobinas estará sobre la fase o polaridad equipada con la barreta seccionable.

El color de los pulsadores de mando se seleccionará teniendo en cuenta su misión.

El color rojo se utilizará para la función "parada". Los pulsadores y manetas para "parada de urgencia" y los pulsadores de parada, serán de color rojo.

El color verde se utilizará para los pulsadores de puesta en marcha.

5.3.7 Cortacircuitos

Para la protección contra faltas en las salidas a motores, se utilizarán interruptores automáticos con protección magnetotérmica y diferencial integrada con intensidad umbral regulable.

Los cortacircuitos destinados a la protección de circuitos de mando, control y pilotos, serán de alta capacidad de ruptura y acción rápida.

5.3.8 Cableado

Las conexiones de los cuadros serán efectuadas con conductores de cable flexible o rígido de sección igual o mayor a 2,5 mm² y tensión de servicio mínima 1000 V. Tensión de prueba 2.500 V. Los extremos de todos los conductores estarán marcados de acuerdo con el esquema de principio y provistos de terminales engastados y aislados.

El cableado será alojado en canaletas de plástico, con accesibilidad por la cara delantera.



5.3.9 Instalación de fuerza en baja tensión

La alimentación a la instalación de fuerza en baja tensión, se hará desde el Centro de Transformación al Armario de Distribución, desde donde se distribuye a los Armarios de Control de Motores.

Los cables enterrados discurren bajo tubería de PVC de diámetros adecuados, registrable por arquetas con tapa y fondo con drenaje, y a una profundidad igual o superior a 80 cm. según MI-ET-006

Desde cada cuadro de zona, y partiendo de bornas numeradas, sale línea de cuatro hilos en conductor enterizo y sección adecuada, protegido bajo tubo de acero galvanizado o de PVC de diámetro Pg adecuado, que se registra por medio de cajas blindadas y estancas que acomete a los motores.

5.3.10 Equipo corrector del factor de potencia

Con el fin de corregir el factor de potencia de la instalación, se instalará una batería Automática de condensadores, suficiente para mejorar el $\cos \phi$, hasta el valor de 0.95.

Los condensadores serán secos, realizados en polipropileno dotados de resistencias de descarga y fusibles APR de protección.

Dispondrán así mismo de regulador electrónico de reactiva.

5.3.11 Instalaciones de alumbrado

El suministro de energía a las instalaciones de alumbrado se hará desde armario específico para este fin

El cuadro va puesto a tierra según MI-BT-039, desde el circuito principal, por medio de conductor de cobre desnudo de 50 mm² de sección.



En este armario se alojará un interruptor tetrapolar general y relé magnetotérmico, así como interruptores automáticos que alimentan los circuitos en los que está dividido este Cuadro de Distribución. Estos van equipados con un interruptor automático magnetotérmico bipolar elegidos según MI-BT-012-2.8. para alumbrado interior, y tetrapolares de intensidades adecuadas para resto de edificios y exterior.

A partir de las bornas de dicho armario, y hasta los receptores correspondientes, el cableado se realizará con cables de aislamiento RV de 1 KV., en zonas exteriores y de 0,75 KV. en interior.

Las secciones de los cables se han calculado según MI-BT-009-1.2.2., de acuerdo con las intensidades admisibles en el reglamento según MI-BT-017 tablas I y II., y comprobando que la caída de tensión al final de cada línea no ha sobrepasado el 3 % admisible según MI-BT-017-2.1.2.

La iluminación de los edificios, se hará con equipos fluorescentes, de 2 x 36 W, siendo unos de regletas, otros empotrables de perfil visto y otros estancos. Existirán dispositivos de emergencia en todos los centros de trabajo.

Los niveles de iluminación utilizados para el cálculo son los siguientes:

- - Sala de control y de cuadros eléctricos: 300 lux
- - Pasillos y Hall: 100 lux
- - Talleres: 250 lux
- - Salas industriales: 200 lux
- - Sótanos: 50 lux

También se utilizarán columnas de 9 m de altura, así como brazos murales ubicados en fachada de 1 m de longitud con luminaria cerrada y lámparas de vapor de sodio de 1 x 250 W.

La instalación de alumbrado exterior, se hará con cable de aislamiento RV de 1 KV armado de 6 mm² de sección mínima.

Estos cables discurrirán bajo tubería de plástico enterrada a 0,60 m. de profunda



5.4 INSTALACIONES COMPLEMENTARIAS

5.4.1 Red de agua potable

No se dispone de red de agua potable para la EDAR sino que se proyecta un depósito de acumulación de 1000 l con un grupo de presión que dará suministro al aseo situado en el edificio.

5.4.2 Red de agua de servicios

Existe una red de agua de servicios que permite disponer de agua para la limpieza en todos los puntos de la instalación. Esta red tiene caudal y presión suficiente para desobstruir las tuberías de fangos, limpiar las rejillas, etc. así como para riegos de ajardinamientos. Para ello cuenta con un grupo de agua a presión para servicio de agua industrial a la planta de 10 m³/h. a 4 Kg/cm².

El grupo de presión proyectado, tomará el agua tratada del depósito de agua de servicios.

En la impulsión del grupo de agua a presión se dispone un filtro autolimpiante para retener los sólidos que pudiera contener el agua.

5.4.3 Mobiliario

Se ha dispuesto el mobiliario necesario en el edificio de control para dar servicio a la sala de control, (mesa de control, sillas, armarios, archivadores, papelera, etc...), vestuarios (taquillas, bancos, perchas, espejos, etc...) aseos y laboratorio.

Existe un capítulo en el presupuesto con el mobiliario previsto.

5.4.4 Protecciones

La planta cuenta con los elementos necesarios para dar una protección adecuada a toda la instalación y al personal de explotación. Para ello se ha previsto un botiquín de emergencia, extintores adecuados a las distintas zonas de la planta, mangueras contra incendios, máscaras personales, cinturones de seguridad, salvavidas, carteles, indicadores, luces de emergencia, etc...



Existe un capítulo en el presupuesto con los equipos de protección previstos.

5.5 EDIFICIOS, ESTRUCTURAS URBANIZACIÓN Y ACCESOS

5.5.1 Edificación

La edificación de la planta se concentra en un único edificio que reunirá en sus interiores todas las actividades administrativas y de control de la planta.

El edificio de control consta una planta que queda dividida en laboratorio, aseos, sala de control y sala de cuadros eléctricos.

La arquitectura del edificio es de estética cuidada y ambientada en el entorno que le rodea.

Los acabados y calidades son las siguientes:

- Cerramiento formado por fábrica de ladrillo de medio pie de espesor, cámara de aire con aislante térmico-acústico y trasdosado con fábrica de ladrillo hueco doble.
- Tabiquería interior formada por fábrica de ladrillo hueco doble.
- Cubierta inclinada de teja curva.
- Enfoscado con mortero monocapa en paramentos exteriores.
- Chapado de piedra en zócalo exterior de 1,00 m de altura.
- Enfoscado con mortero de cemento en los parámetros interiores del taller-almacén.
- Guarnecido con yeso negro y enlucido con yeso blanco en paramentos horizontales de todas las dependencias excepto en el taller, así como en los paramentos verticales de la sala de control y pasillos.
- Solado de gres en todo el edificio excepto en el taller.
- Pavimento elevado en sala de control.
- Alicatado con azulejo blanco en laboratorio, vestuarios y aseos.



- Carpintería de aluminio en ventanas con persiana de PVC.
- Rejas de acero laminado en todas las ventanas.
- Carpintería de madera barnizada en puertas de paso.
- Carpintería metálica en puerta de acceso a edificio de proceso y en puerta de acceso del taller.
- Carpintería metálica de doble chapa, plafonada con aislamiento térmico-acústico interior, en puerta de entrada al edificio.
- Climalit en ventanas.
- Barandilla de madera.
- Pintura al gotelé sobre acabado de yeso.
- Pintura plástica en paramentos interiores del taller.
- Compactos de aire acondicionado en despachos, laboratorio y sala de control.

5.5.2 Estructuras

La estructura del edificio es un entramado de vigas y pilares de hormigón armado.

El hormigón utilizado es HA-30 y el acero B-500S.

Los forjados son unidireccionales de 26 cm. de espesor formado por viguetas de hormigón armado y bovedillas cerámicas.

5.5.3 Cimentaciones

La capacidad portante del terreno considerada para el cálculo de los edificios es de 200 kN/m². La cimentación proyectada se resuelve mediante zapatas aisladas.

Los demás aparatos que componen la E.D.A.R. se cimentan sobre losas armadas.



5.5.4 Urbanización y accesos

-VIALES

El tipo de vial proyectado está formado por 15 cm. de zahorra natural y 20 cm. de pavimento de hormigón semipulido.

Los viales están limitados por bordillo de hormigón en todo su recorrido. Se disponen aceras formadas por pavimento de loseta hidráulica de 15 x 15 sobre solera de hormigón alrededor de los edificios.

Los viales alrededor de la laguna se proyectan en zahorra con un espesor de 15 cm

Se dispone de una valla de madera en sentido transversal de las parcelas con el objetivo de evitar el paso a la laguna de macrofitas.

- CERRAMIENTO

Hay dos tipos de cerramientos con distinta calidad y acabado.

El primero está situado en la entrada a la planta y presenta un acabado acorde con la estética del edificio, de manera que el impacto visual sea agradable.

Está formado por fábrica de un pie de ladrillo enfoscado con mortero monocapa en los dos metros superiores y zócalo formado por chapado de piedra de 1,00 m de altura.

Para terminar el cerramiento se colocará en la parte superior un adorno formado por tejas curvas.

El segundo cerramiento que ocupará el resto de la planta está formado por entelado metálico galvanizado de malla simple torsión y postes de tubo de acero cimentados sobre el terreno con dados de hormigón.

- ACCESOS

Existen dos accesos a la planta: uno para vehículos, formado por cancela metálica corredera de apertura automática, y otro para peatones, mediante puerta de chapa plegada.



5.6 CONEXIONES CON EL EXTERIOR

En la Planta General de conexiones con el exterior incluida en el Documento Nº 2 Planos, puede apreciarse la ubicación de los puntos de conexión que se desarrollan a continuación.

5.6.1 Llegada de agua bruta

La toma de agua bruta se realiza en el emisario existente en el pozo previo a la depuradora existente fuera de servicio, desde aquí el agua es conducida hasta la nueva planta mediante colector de hormigón armado de 400 mm de diámetro.

La depuradora actual se demolerá, restaurando la zona con tierra vegetal.

La cota de rasante del colector en la entrada a la planta es la 710,88 m.

5.6.2 Restitución de agua tratada

La restitución del agua tratada se realiza al emisario existente en el pozo siguiente al de conexión, mediante colector de 300 mm. de diámetro.

La cota de rasante de dicho colector en su punto de vertido es la 710,10 m.

5.6.3 Camino de acceso a E.D.A.R.

El acceso a la E.D.A.R. se realiza desde la carretera CR-501, por el camino que lleva hasta la depuradora existente. El camino actual hasta esta depuradora es de tierra, por lo que habrá que acondicionarlo y continuar hasta la parcela de la nueva E.D.A.R.

La longitud total de este camino de acceso es de 275,00 m

5.6.4 Punto de enganche de energía eléctrica

La acometida de energía eléctrica se realizará en 20 Kv., en el apoyo nº 62-B35 de la línea de media tensión CTV-702 (Calatrava-Mestanza), señalado por la Compañía suministradora de electricidad Unión Fenosa.



6 JUSTIFICACIÓN DE PRECIOS

En el Anejo Nº 13 de la presente memoria se incluye la justificación de precios de todas las unidades de obra del proyecto.

En el mencionado Anejo se relaciona, unidad por unidad, los costes de: materiales, mano de obra, maquinaria, transporte y medios auxiliares. Resultando de su suma, el precio de las unidades de obra incluidas en los cuadros de precios.



7 PLAZO DE EJECUCIÓN Y GARANTÍA

De acuerdo con lo reflejado en el programa de trabajo, los plazos considerados son los siguientes:

- Plazo de ejecución: (15) MESES
- Plazo de garantía: (24) MESES



8 REVISIÓN DE PRECIOS

De conformidad con lo dispuesto en el Decreto 3650/1970 de 19 de Diciembre, los precios de las obras a que se refiere el presente Proyecto serán revisables a cuyos efectos se utilizará la fórmula polinómica tipo 9.

Abastecimiento y Distribución de agua. Saneamiento. Estaciones Depuradoras. Estaciones Elevadoras. Redes de Alcantarillado. Obras de Desagüe. Zanjas de Telecomunicación.

$$K = 0,33 \frac{H_t}{H_o} + 0,16 \frac{E_t}{E_o} + 0,20 \frac{C_t}{C_o} + 0,16 \frac{S_t}{S_o} + 0,15$$

En esta fórmula los símbolos utilizados son:

K = Coeficiente teórico de revisión por el momento de la ejecución t.

H_o=Índice de coste de la mano de obra en la fecha de la licitación.

H_t=Índice de coste de la mano de obra en el momento de la ejecución t.

E_o=Índice de coste de la energía en la fecha de la licitación.

E_t=Índice de coste de la energía en el momento de la ejecución t.

C_o=Índice de coste del elemento en el fecha de la licitación.

C_t=Índice de coste del cemento en el momento de la ejecución t.

S_o=Índice de coste de materiales siderúrgicos en la fecha de licitación.

S_t=Índice de coste de materiales siderúrgicos en el momento de la ejecución t.



9 DOCUMENTOS DE QUE CONSTA EL PROYECTO

Documento Nº 1. Memoria y Anejos

- Memoria

- Anejos de la Memoria

Anejo Nº 1 Características principales del Proyecto. DATOS BÁSICOS.

Anejo Nº 2 Antecedentes, campaña de análisis y toma de datos.

Anejo Nº 3 Estudio geológico-geotécnico e hidrológico.

Anejo Nº 4 Cartografía y trabajos topográficos.

Anejo Nº 5 Justificación de la solución adoptada.

Anejo Nº 6 Cálculos hidráulicos, línea piezométrica.

Anejo Nº 7 Cálculos estructurales y resistentes.

Anejo Nº 8 Cálculos electro-mecánicos.

Anejo Nº 9 Plan de garantía de calidad.

Anejo Nº 10 Justificación de precios.

Anejo Nº 11 Estudio de explotación, conservación y mantenimiento.

Anejo Nº 12 Estudio de impacto ambiental.

Anejo Nº 13 Estudio de seguridad e higiene en el trabajo.

Anejo Nº 14 Propietarios y servicios afectados.

Anejo Nº 15 Plan de obra y programa de los trabajos.

Anejo Nº 16 Normativa de vertido a alcantarillado.



Documento Nº 2. Planos

- Planos generales
- Diagramas de funcionamiento
- Obra civil
- Equipos mecánicos
- Equipos eléctricos

Documento Nº 3. Pliego de prescripciones técnicas.

Documento Nº 4. Presupuesto.

- 4.1. Mediciones
- 4.2. Cuadro de precios Nº 1
- 4.3. Cuadro de precios Nº 2
- 4.4. Presupuestos parciales
- 4.5. Presupuestos generales



10 DECLARACIÓN DE OBRA COMPLETA

El cumplimiento del último párrafo del Artículo 64 del Reglamento General de Contratación se manifiesta que el presente Proyecto comprende una obra completa en el sentido exigido en el Artículo 58 del citado Reglamento, ya que comprende todos y cada uno de los elementos que son precisos para la utilización de las obras, siendo susceptible de ser entregadas al uso público.



11 PRESUPUESTOS

Utilizando las mediciones realizadas y los precios reflejados en el Cuadro de Precios nº 1 se obtiene el Presupuesto de Ejecución Material, al serle aplicado los correspondientes porcentajes de Gastos Generales y Beneficio Industrial arrojan los Presupuestos Base de Licitación que a continuación se expresan y que, afectados del coeficiente de baja darán lugar a los Presupuestos de Adjudicación a los que este proyecto se refiere.

Presupuesto de ejecución material de la EDAR de Mestanza:

UN MILLÓN QUINIENTOS SESENTA Y NUEVE MIL CUATROCIENTOS OCHENTA Y OCHO EUROS CON NOVENTA Y CUATRO CÉNTIMOS DE EURO (1.569.488,94 €).

Ciudad Real, Febrero de 2008

Fdo. Santos Díaz Arias.
Ingeniero de Caminos, Canales y Puertos.
Col. Nº 21.235.