

ANEJO NÚM. 1
ANTECEDENTES

1.- BASES DE PARTIDA

	AÑO 2005		AÑO 2030		
	INVIERNO	VERANO	INVIERNO	VERANO	
- POBLACIÓN:	625	1.050	1.085	1.510	hab
- CAUDAL MEDIO DIARIO:	165	277'2	286'4	398'6	m³/día
- D.B.O ₅ :					
* Concentración media:	300	300	300	300	mg/l.
* Concentración punta:	330	330	330	330	mg/l.
* Carga diaria:	49'5	83'16	85'93	119'59	kg/día
* Carga específica:	79'2	79'2	79'2	79'2	g/h/d
	60	60	60	60	g/he/d
- POBLACION EQUIVALENTE:	825	1.386	1.432	1.993	h.e.
- D.Q.O.					
* Concentración media:	510	510	510	510	mg/l.
* Concentración punta:	561	561	561	561	mg/l.
* Carga diaria:	84'15	141'37	146'08	203'31	kg/día
* Carga específica:	134'64	134'64	134'64	134'64	g/h/d
	102	102	102	102	g/he/d
- S.S.T.					
* Concentración media:	260	260	260	260	mg/l.
* Concentración punta:	286	286	286	286	mg/l.
* Carga diaria:	42'9	72'07	74'47	103'65	kg/día
* Carga específica:	68'64	68'64	68'64	68'64	g/h/d
	52	52	52	52	g/he/d
- S.S.V.					
* Concentración media:	208	208	208	208	mg/l.
* Carga diaria:	34'32	57'66	59'58	82'92	kg/día
- N.T.K.					
* Concentración media:	40	40	40	40	mg/l.
* Concentración punta:	44	44	44	44	mg/l.
* Carga diaria:	6'6	11'09	11'46	15'95	kg/día
* Carga específica:	10'56	10'56	10'56	10'56	g/h/d
	8	8	8	8	g/he/d
- DOTACIONES.					
*Según habitantes equivalentes:	200	200	200	200	l/he/d.
* Según población:	264	264	264	264	l/h/d.
- CAUDALES.					
* Caudal medio:	6'88	11'55	11'94	16'61	m³/h.
* Caudal mínimo:	3'44	5'78	5'97	8'31	m³/h.
* Caudal punta residual:	10'31	17'33	17'9	24'92	m³/h.
* Caudal máximo en pretratamiento:	20'63	34'65	35'81	49'83	m³/h.

2.- RENDIMIENTOS PREVISTOS DE TRATAMIENTO

	<u>REDUCCIÓN</u>
- D.B.O. ₅	96'95%
- Sólidos en Suspensión.	86'54%
- N-N.T.K.	76'7%

3.- ESQUEMA DE BLOQUES

A continuación se adjunta el esquema de bloques de la solución presentada.

BLOQUES

LINEA DE AGUA

- 1.- COLECTOR DE ENTRADA A ESTACIÓN DEPURADORA
- 2.- ALIVIADERO (PARA QUE SOLO ENTRE EN PLANTA EL MÁXIMO FUTURO)
- 3.-PRETRATAMIENTO: DESBASTE DE GRUESOS Y FINOS
- 4.- CANAL DE RESERVA DE PRETRATAMIENTO
- 5.- CAUDALÍMETRO
- 6.- REACTOR BIOLÓGICO
- 7.- DECANTADOR SECUNDARIO
- 8.- EFLUENTE

LINEA DE FANGOS

- 9.- BOMBEO DE FANGOS
- 10.- ESPESADOR DE FANGOS
- 11.- ERAS DE SECADO
- 12.- RETIRADA DE FANGOS DESHIDRATADOS

4.- DESNIVEL HIDRÁULICO

Estudiada la línea piezométrica, se obtienen las siguientes cotas:

- Cota de llegada. 340 m.
- Cota de salida. 338'005 m.
- Diferencia de cotas. 1'995 m.
- Altura ganada en bombeos. 0 m.
- Pérdida de carga total. 1'995 m.

5.- POTENCIA ELÉCTRICA

Para el consumo de la E.D.A.R. se requiere una potencia de 21'76 kVA aproximadamente.

Se ha previsto un transformador de 50 kVA.

6.- LONGITUD DE COLECTORES

Solo tendremos en cuenta los tramos de salida de la E.D.A.R. y de los aliviaderos:

- Salida E.D.A.R. 56 m.
-
- Salida aliviaderos. 18 m.
-

LONGITUD TOTAL. **74 m.**

El diámetro en el colector de entrada a la E.D.A.R. es de 400 mm, el de salida de E.D.A.R. es de 180 mm y la salida de los aliviaderos que es de 600 mm. El material es de P.V.C. alveolar.

7.- HORAS DE CONSTRUCCIÓN

Para la ejecución de las obras, se han calculado las siguientes horas de trabajo.

- Horas para la ejecución de la obra civil. 7.528
- Horas para el montaje de equipos. 6.076

8.- PREPARACIÓN DEL TERRENO

Para la preparación del terreno han sido necesario realizar los siguientes movimientos de tierra.

E.D.A.R.

- Desbroce. 2.040 m².
- Excavación de explanación. 2.975 m³.
- Extendido en terraplén. 188'46 m³.

COLECTORES.

- Excavación en zanja. 78,00 m³.
- Relleno. 99,20 m³.

CAMINO.

- Desbroce. 268'96 m².
- Excavación de explanación. 950'4 m³.
- Extendido en terraplén. 0 m³.