



Legalización de dos aprovechamientos de agua para el abastecimiento de los núcleos de Vila y Arròs, en el T.M. de Vielha (Val d'Aran, Lleida)

Ayuntamiento de Vielha e Mijaran Peticionario:

Técnico autor: Joan Gándara Tolsá

> Ingeniero de caminos, cyp. Colegiado núm. 16.271

Fecha: Diciembre de 2020

## ÍNDICE

DOC	CUMENT	TO I MEMORIA Y ANEJOS4
	1 Ante	cedentes4
	2 Obje	cto del estudio5
		r del estudio5
	4 Situa	ción de las captaciones a legalizar5
	5 Desc	ripción de las instalaciones existentes
	6 Prop	uesta de elementos de control de captaciones
	_	ficación de las necesidades de caudal15
	8 Ident	dificación de las fincas donde se realizan las captaciónes
	9 Cond	elusión31
	ANEJO	1 DOCUMENTACIÓN ADMINISTRATIVA32
		1 D ( 1 11 '/ ) 1
		1 Datos de población actual
		2 Extracto de las Normas Subsidiarias
	ANEJO	2 INFOMES SANITARIO Y ANALÍTICAS DEL AGUA 42
	ANEJO	3 PROPUESTA DE CONTADOR A INSTALAR EN CAPTACIONES. 50
	ANEJO	4 CÁLCULO CONSUMO DE AGUA DE RIEGO DE ZONAS VERDES.56
<b>D</b> O (		
DOC	JUMENI	TO II PLANOS
	1	Situación e índice (1 plano)
	2	Emplazamiento y zonas a abastecer (1 plano)
	3	Planta de las instalaciones existentes (2 planos)
	4	Captaciones y detalles (6 planos)
	5	Planta catastral de las captaciónes (2 planos)

**DOCUMENTO I.- MEMORIA Y ANEJOS** 

#### 1.- ANTECEDENTES.

El término municipal de Vielha e Mijaran, situado en la comarca de la Val d'Aran (provincia de Lleida), cuenta con una extensión de 221,.74 km<sup>2</sup> y una población de 5.493 habitantes, según datos del año 2018 del Instituto de Estadística de Catakunya.

El municipo se extiende de forma alargada de Norte a Sur, entre los picos del Tuc de Maubèrme y el Tuc de Molières y, en su parte central, junto al río Garona se encuentra el núcleo de Vielha. Al Norte de Vielha, de acuerdo con los planos adjuntos núm. 1 de situación y número 2 de emplazamiento, cerca del río Garona se encuentran los núcleos agregados de Arròs y de Vila de Casau, en el margen derecho del río Garona, a una distancia aproximada de 3.000 m del núcleo principal de Vielha.

A partir de los datos facilitados por el Ayuntamiento de Vielha (anejo 1), el núcleo agregado de Arròs cuenta con una población actual de 110 habitantes, con una población máxima potencial según los datos de las Normas Subsidiarias (NNSS) del planeamiento de la Val d'Aran (1982), de 530 habitantes. El núcleo agregado de Vila cuenta con una población actual de 58 habitantes, con una población máxima potencial según los datos de las NNSS, de 310 habitantes.

De acuerdo con el plano adjunto número 2, los núcleos de Vila y de Arròs disponen de 2 captaciones de agua conjuntas para las dos poblaciones, situadas al Noreste del núcleo de Vila:

- 1) Captación del "Barranco des Pales", situada en el cauce principal de este barranco, a unos 20 m de la pista forestal existente. Está en uso actualmente.
- 2) Captación de la "Fuente del Dur", situada en el margen derecho del barranco des Pales, 180 m aguas abajo de la captación anterior. El punto de captación no se situa sobre el cauce principal del barranco des Pales, sino en la ladera del margen derecho, en una fuente natural, situada 65 m por debajo de la pista forestal, a una cota 45 m inferior y a unos 10 m por encima del cauce principal del barranco. Está en uso actualmente.

Cabe destacar como la principal captación es la de la Fuente del Dur pero su acceso es un sendero peatonal y, en època invernal resulta impracticable por la nieve. Por este motivo, la captación del barranco des Pales se utiliza como complementaria de emergencia ya que su acceso es rodado al situarse a 20 m de la pista forestal y, en caso de insuficiencia de la primera, se recurre a esta captación. A partir de los datos facilitados por el propio Ayuntamiento, se estima que el consumo de agua se reparte de la siguiente manera :

Fuente del Dur : 70%Barranco des Pales : 30%

### 2.- OBJECTO DEL ESTUDIO.

Se redacta el presente documento a petición del Ayuntamiento de Vielha e Mijaran, con

domicilio en Carrèr Sarriulèra, 2, 25530 Vielha, para obtener el aprovechamiento de las dos captaciones de "Fuente de Dur" y del "Barranco des Pales".

#### 3.- AUTOR DEL ESTUDIO.

El presente estudio ha sido redactado Joan Gándara Tolsà, ingeniero de caminos, canales y puertos, colegiado núm. 16.271, domiciliado en la Seu d'Urgell (Lleida), Passatge Rec dels Frares, 22; telf. 669 38 11 94, y e-mail: joangandara22@gmail.com.

## 4.- SITUACIÓN DE LAS CAPTACIONES A LEGALIZAR

Captación de la Fuente de Dur : La captacion está situada en un manantial en la ladera, en las coordenadas UTM (sistema ETRS89) :

$$X = 318.628,51 \text{ m}; Y = 4.734.381,01 \text{ m}; Z = 1.225.88 \text{ m}.$$

Captación del barranco des Pales: La captacion está situada en el cauce principal del barranco des Pales en las coordenadas UTM (sistema ETRS89):

$$X = 318.779,73 \text{ m}; Y = 4.734.460,54 \text{ m}; Z = 1.295.33 \text{ m}.$$

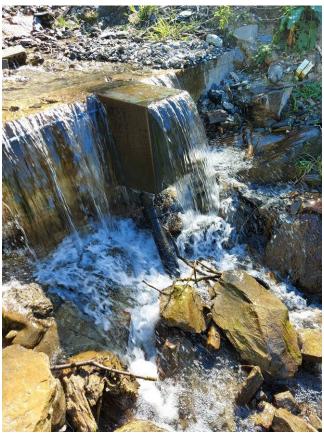
#### 5.-DESCRIPCIÓN DE INSTALACIONES EXISTENTES.

#### A.- Captación del barranco des Planes :

De acuerdo con los planos adjuntos número 3 de planta de instalaciones existentes, número 4.1 de esquema altimétrico y número 4.4 de detalles de captación, la captación del barranco des Pales se situa en el cauce principal de este barranco, dispone de un murete transversal de 4 m de longitud, 25 cm de anchura y 70 cm de altura màxima, con un relleno drenante en el traasdós. Este relleno conecta con una cazoleta metálica de recogida de caudales de la cual sale inferiormente una tubería de PEAD de 90 mm de diámetro.



Vista general de murete transversal de captación del barranco des Pales



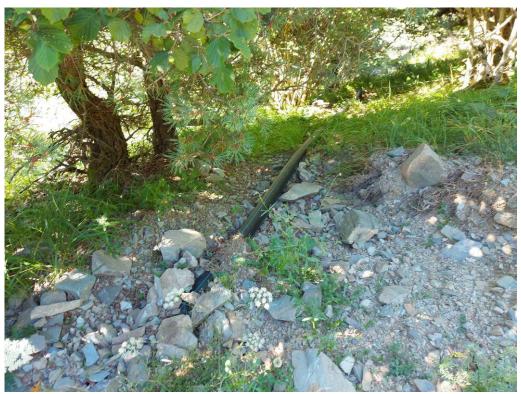
Vista de cazoleta de recogida de caudales y tubería de salida de PEAD DN 90 mm.

A partir del punto de captación, la tubería de PEAD DN 90 mm va a buscar la pista forestal existente, en la cual se situa una primera arqueta A-1. En esta arqueta, el tubo passante interior es extraíble, de forma que en condiciones normales se encuentran desconectados el tubo de entrada y el de salida, la arqueta dispone de una tubería de aliviadero en esta situación que devuelve los caudales al barranco des Pales. En caso de necesitarse, los operarios del servicio municipal de aguas acceden a esta arqueta y conectan el tubo de entrada y de salida.



Vista de arqueta A-1 de deconexión de tubería en alta del barranco des Pales

La tubería que sale de la arqueta A-1, discurre por la pista forestal aproximadamente 150 m y después gira hacia el sur para dirigirse hacia un pozo de rotura de carga P-1, del cual sale una tubería de PEAD DN 90 mm hasta una arqueta a 10 m distancia. En esta arqueta se situa la captación de la fuente del Dur.



Vista de tubería en alta PEAD DN 90 mm del barranco des Pales, en el giro hacia el sur.



Vista de pozo P-1 de rotura de carga de tubería en alta del barranco des Pales

### B.- Captación de la Fuente de Dur :

De acuerdo con los planos adjuntos número 3 de planta de instalaciones existentes, número 4.1 de esquema altimétrico y número 4.4 de detalles de captación, la captación de la fuente de Dur consta de una arqueta de recogida de un manantial existente en la ladera del margen derecho del barranco des Pales, a una cota aproximadamente superior 10 m a la del cauce del mismo.



Vista de arqueta de captación de la Fuente de Dur. Se aprrecia la tubería de entrada procedente del barranco des Pales



Vista de entrada de agua del manantial y filtro de acero inoxidable de tubería de salida hacia el depósito de Vila

De esta arqueta de captación de la fuente de Dur salen 2 tuberías en alta :

- a) Tubería de PEAD DN 90 mm hacia el depósito del núcleo de Arròs.
- b) Tubería de fibrocemento de 80 mm de diámetro hacia el depósito del núcleo de Vila. Esta tubería tiene dentro de la arqueta la entrada (filtro de acero inoxidable) a cota inferior a la de la tubería del núcleo de Arròs.

## C.- Conducción a depósito de Vila, depósito de Vila y conducción en baja a Vila:

De acuerdo con los planos adjuntos número 3 de planta de instalaciones existentes y número 4.1 de esquema altimétrico, de la arqueta de captación de la Fuente de Dur sale una tubería de fibrocemento de DN 80 mm y de 226 m de longitud hasta el depósito de Vila. Antes de la entrada al depósito se encuentra una segunda arqueta A-2 con un by-pass de esta tubería a la tubería paralela de PEAD DN 90 mm que alimenta el depósito de Arròs.



Vista de arqueta A-2 de by-pass de caudales de tubería de Vila a tubería de Arròs.

El depósito de Vila, ejecutado en hormigón armado, tiene dimensiones exteriores 9.50x5.60 m y una capacidad útil de 150 m³, con una altura útil de 3.20 m y altura màxima interior 3.40 m. De acuerdo con la serie de planos 3.2 dispone de una caseta frontal de entrada y salida de tuberías y en la cual se situan los siguientes elementos :

- Tubería de entrada de la captación de la Fuente de Dur con bifurcación en 2 tuberías verticales hacia el techo del depósito, de PVC y PEAD DN 90 mm.
- Contador tipo Woltmann DN 80 mm, filtro de malla Pradinsa y válvula de cierre en uno de los tramos verticales ascendentes (PEAD 90 mm) de la tubería de entrada. En el otro tramo vertical de PVC DN 90 mm se ubica únicamente una válvula de cierre.

- Contador tipo Woltmann DN 80 mm en tubería de salida de distribución al núcleo de Vila, de PEAD DN 75 mm.
- 1 desagüe de fondo de PVC DN 90 mm.
- 2 vertederos superiores con tubería de salida de PVC DN 90 mm. Estas 2 tuberías se unen a la salida del depósito, de forma que el sobrante de agua del depósito de Vila se conduce hasta la tubería de abastecimiento del depósito de Arrós que parte también de la Fuente de Dur. La conexión de esta tubería de agua sobrante se realiza aguas debajo de la arqueta A-2 de by-pass.
- Equipo de cloración en continuo con depósito de hipoclorito, analizador, bomba de inyección y cuadros de control.



Vista de depósito de Vila y caseta de válvulas



Vista de tubería PEAD DN 90 mm y contador Woltmann de entrada



Vista de tubería de entrada (derecha) y de salida con contador Woltamnn (izquierda)



Vista de equipo de cloración en continuo

La tubería de distribución del núcleo de Vila de PEAD 75 mm tiene una longitud de 482 m y, de acuerdo con el plano 3 adjunto, dispone de una arqueta A-3 en la cual se ubica una válvula reductora de presión de DN 50 mm.



Vista de arqueta A-3 con válvula reductora de presión en tubería de Vila

## D.- Conducción a depósito de Arròs y depósito de Arròs:

De acuerdo con los planos adjuntos número 3 de planta de instalaciones existentes y número 4.1 de esquema altimétrico, de la arqueta de captación de la Fuente de Dur sale una tubería de PEAD de DN 90 mm y de 1.243 m de longitud hasta el depósito de Arròs. Como ya se ha mencionado, esta tubería dispone de un by-pass con la tubería del depósito de Vila, antes del mismo, y de una conexión con la tubería de agua sobrante de este depósito, aguas abajo de la arqueta del by-pass.



Vista de tubería en alta del núcleo de Arròs, a la altura del depósito de Vila

Finalmente, el conjunto del depósito de Arròs se situa entre los dos núcleos de población, aproximadamente a 380 m del núcleo de Vila y 590 m del núcleo de Arròs. En el momento de la inspección se encontraba en obras y dispone de :

- a) Depósito de dimensiones en planta 7.80x8.80 m con 2 compartimentos interiores, altura total 4.70 m, altura útil 4.20 m y volumen útil 248 m3.
- b) Arqueta exterior de entrada, en ella se ubica un filtro y un contador Woltmann DN 80 mm, de nueva ejecución.
- c) Caseta exterior de nueva ejecución para la ubicación de válvulas y equipo de cloración, de dimensiones en planta 3x5.50 m.



Vista de depósito de Arròs.



Vista de arqueta de entrada depósito de Arròs, filtro, válvula de cierre y contador Woltmann.



Vista de interior de caseta de válvulas, tuberías de entrada desde arqueta exterior, desagües de fondo y tubería de salida de PEAD DN 75 mm hacia el núcleo de Arròs.

#### 6.-PROPUESTA DE ELEMENTOS DE CONTROL DE CAPTACIONES.

#### Captación del Barranco des Pales:

Para poder realizar un control del caudal del agua consumida se propone la instalación de un contador en una nueva arqueta a ejecutar en la captación del barranco des Pales. Esta arqueta se situará como mínimo a una cota inferior en 10 m a la cota de captación, de forma que el futuro contador trabaje con una presión mínima de 1 kg/cm<sup>2</sup>.

De acuerdo con el Anejo núm. 3, se propone la instalación de un contador woltman de hélice con eje horizontal y esfera seca, tipo WP-SDC de la firma comercial GECONTA, o similar, de diámetro nominal 80 mm, con un caudal mínimo de funcionamiento de 0.79 m³/h (0.21 l/seg). La longitud total del cuerpo del contador es de 225 mm y su instalación se prevé embridada al tubo de PEAD de DN 90 mm. Seran necesarias piezas intermedias reductoras de diámetro, dentro del espacio disponible de la futura arqueta.

CARACTERÍSTICAS METROLÓGICAS

CALIBRE -		mm	50	65	80
CALIBRE	Pulgadas	2"	2 1/2"	3"	
Caudal de sobrecarga	Q <sub>4</sub>	m³/h	50,00	78,75	78,75
Caudal nominal	Q <sub>3</sub>	m³/h	40,00	63,00	63,00
Caudal de transición	Q <sub>2</sub>	m³/h	0,80	1,26	1,26
Caudal mínimo	Qı	m³/h	0,50	0,79	0,79
Rango Dinámico	Q3/Q1		R80	R80	R80
Aprobación de Modelo					TCM 1
Lectura mínima		ı	0,5	0,5	0,5
Lectura máxima		m <sup>3</sup>	999.999	999.999	999.999
Presión Máxima Admisib	le		MAP16	MAP16	MAP16
Clase de Temperatura			T30	T30	T30
Clase de Pérdida de Pre	sión		ΔΡ16	ΔΡ10	ΔΡ10
Clase de Perfil de Flujo			U10D5	U10D5	U10D5

Respecto a la captación de la Fuente de Dur ya se dispone de un caudalímetro a la entrada del depósito de Vila y de otro a la entrada del depósito de Arròs.

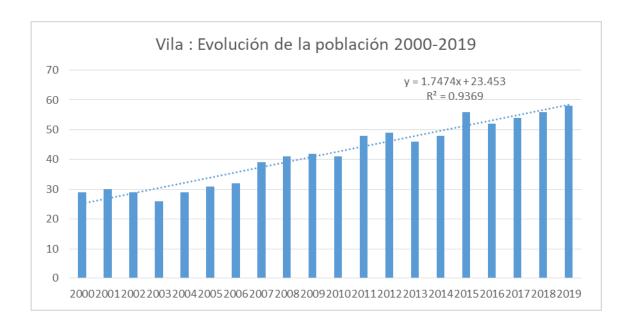
## 7.- JUSTIFICACIÓN DE LAS NECESIDADES DE CAUDAL.

## 7.1.- Población y crecimiento actual.

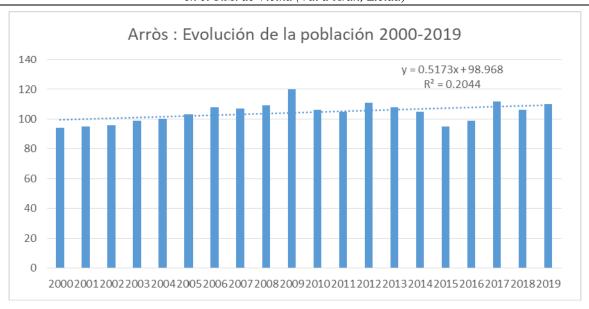
En el Anejo núm. 1 se muestran los datos de población actual (año 2020) de los núcleos de Arròs y de Vila, facilitados por el Ayuntamiento de Vielha. Se comprueba para el núcleo de Arròs una población total de 110 habitantes y para el núcleo de Vila 58 habitantes.

Por otro lado, si se consultan los datos del Instituto Nacional de Estadística, se obtienen los cuadros de evolución de la población de los últimos 20 años que muetsran un claro índice de crecimiento anual en los 2 núcleos, especialmente en el núcleo de Vila.

	VILA						
Año	Total	Hombres	Mujeres				
2000	29	12	17				
2001	30	12	18				
2002	29	10	19				
2003	26	9	17				
2004	29	10	19				
2005	31	11	20				
2006	32	14	18				
2007	39	19	20				
2008	41	20	21				
2009	42	19	23				
2010	41	19	22				
2011	48	24	24				
2012	49	27	22				
2013	46	23	23				
2014	48	23	25				
2015	56	26	30				
2016	52	25	27				
2017	54	27	27				
2018	56	27	29				
2019	58	27	31				



	ARRÒS						
Año	Total	Hombres	Mujeres				
2000	94	48	46				
2001	95	49	46				
2002	96	49	47				
2003	99	52	47				
2004	100	50	50				
2005	103	50	53				
2006	108	52	56				
2007	107	54	53				
2008	109	55	54				
2009	120	62	58				
2010	106	56	50				
2011	105	54	51				
2012	111	57	54				
2013	108	56	52				
2014	105	56	49				
2015	95	52	43				
2016	99	52	47				
2017	112	58	54				
2018	106	54	52				
2019	110	56	54				



#### 7.2.- Normativa urbanística, crecimiento programado y población máxima.

El municipio de Vielha dispone de unas Normas Subsidiarias de Planeamiento del año 1982 para la ordenación del crecimiento urbanístico, de las cuales se adjunta un extracto en el Anejo núm. 1. La consulta del Registro de Planeamiento Urbanístico de Catalunya (RPUC) permite determinar los posibles crecimientos previstos en los municipios de Arròs de de Vila. En los planos adjuntos núm. 5.3 y 5.6 se muestra la planta urbanística de las Normas Subsidiarias para los dos núcleos, y, en coloración azul los crecimientos previstos fuera del casco urbano consolidado. Se comprueba como :

- a) En el núcleo de Vila se preven 5 sectores de crecimiento con clave 2, de ampliación del casco antiguo.
- b) En el núcleo de Arròs se preven 3 sectores de crecimiento con clave 2, de ampliación del casco antiguo, y un sector de crecimiento 3c, de ensanche del núcleo.
- c) En el casco antiguo también se preven ocupación de nuevas viviendas, con clave 1.

Por otro lado, los planos 5.1, 5.2 y 5.3 para el núcleo de Vila y los planos 5.4, 5.5 y 5.6 para el núcleo de Arròs, reflejan el estado actual de viviendas construídas y de ocupación de las mismas sobre mapa topográfico y sobre planta de Normas Subsidiarias, tanto por su carácter permanente o estacional y el número de personas por vivienda. Se comprueba como :

- a) Para el núcleo de Vila se han producido crecimientos en los sectores de ampliación del casco urbano 2/1, 2/2 y 2/3. Quedan crecimientos por iniciar en los sectores 2/4 y 2/5.
- b) Para el núcleo de Arròs únicamente se han producido crecimientos en los sectores 2/2 y 2/3 de ampliación del casco antiguo y en el sector 3c de ensanche.
- c) En los dos casos no se han encontrado alojamientos rurales ni hoteles. Si se han encontrados apartamentos los cuales se clasifican en el presente documento como viviendas estacionales.

Las tablas siguientes muestran el cómputo de viviendas actuales, permanentes y estacionales,

a partir de la visita a cada núcleo con el alcaldeno pedáneo. En los 2 casos se constata un mayor número de viviendas estacionales que permanentes. Para el núcleo de Arròs el porcentaje de viviendas fijas es del 31.67% mientras que para el núcleo de Vila es del 38.30%.

Para una población de 110 habitantes en el núcleo de Arròs y de 58 habitantes en el núcleo de Vila, se otbienen en los dos casos una ratio promedio de 3.05-3.06 habitantes/vivienda, suponiendo que la población censada se corresponde con la población de viviendas fijas.

ARRÒS					
Suelo urbano	Sector	N	úm. Viviendas		
Suelo urbano	Sector	Fijas	Estacionales		
	1	3	4		
Casco antiguo (1)	2	12	30		
	3	11	8		
	1	0	0		
Ampliación casco	2	0	5		
antiguo (2)	3	8	6		
	UA-2	0	0		
Ensanche (3c) 1		2	5		
TOTAL	36	58			
PROMEDIO HAB/VIV	PROMEDIO HAB/VIVIENDA				

VILA						
Suelo urbano	Sector	N	úm. Viviendas			
Suelo di ballo	Sector	Fijas	Estacionales			
	1	0	1			
Casco antiguo (1)	2	10	17			
	3	3	9			
	1	0	1			
	2	3	4			
Ampliación casco antiguo (2)	3	3	9			
antiguo (2)	4	0	0			
	5	0	0			
TOTAL	19	41				
PROMEDIO HAB/VIV	PROMEDIO HAB/VIVIENDA					

Por otro lado, a patir de los parámetros urbanísticos de edificación indicados en el Anejo 1, extraídos de las Normas Subsidiarias y referentes a parámetros de crecimiento en base a criterios de condiciones de edificación, edificabilidad bruta y densidad bruta y a las superfícies de crecimiento dibujadas en los planos núm. 5.3 (núcleo de Vila) y núm. 5.6 (núcleo de Arròs), se obtienen los crecimientos (en número de viviendas totales) de las tablas siguientes, para cada núcleo y cada sector de crecimiento. Se comprueba como el criterio más rectrictivo de crecimiento es el de densidad bruta.

#### Así las tablas indican:

- a) Número máximo de viviendas en el núcleo de Arròs, 167 viviendas.
- b) Número máximo de viviendas en el núcleo de Vila, 115 viviendas.

ARRÒS	Condiciones edificación				Criterio	Criterio edificabilidad bruta			Criterio densidad bruta	
	Superficies (m²)				Índice	Edificabilidad	Número	Densidad		
Suelo urbano	S <sub>total</sub>	<b>S1</b>	<b>S2</b>	Número de viviendas	edificabilidad bruta (m² techo/m²)	bruta (m²)	de viviendas	bruta (viv/ha)	Número de viviendas	
	2,930.00	2,185.00	745.00	50	1.1	3,223.00	24	50	14	
Casco antiguo (1) (art. 74 y 80)	9,560.00	6,203.00	3,357.00	146	1.1	10,516.00	80	50	47	
(0.0.1.7)	4,644.00	4,474.56	169.44	97	1.1	5,108.40	39	50	23	
	5,350.00	3,094.00	2,256.00	75	0.9	4,815.00	37	65	35	
Ampliación casco	1,249.00	1,158.00	91.00	25	0.9	1,124.10	9	65	8	
antiguo (2) (art. 77 y 84 NNSS)	3,690.00	1,987.00	1,703.00	49	0.9	3,321.00	26	65	24	
	1,409.00	963.00	446.00	22	0.9	1,268.10	10	65	9	
Ensanche (3c) (art. 77 y 101 NNSS)	3,333.00	2,712.00	621.00	61	0.6	1,999.80	15	20	7	
TOTAL	32,165.00	22,776.56	9,388.44	525			240		167	

VILA		Condiciones edificación				Criterio edificabilidad bruta			Criterio densidad bruta	
	Superficies (m²)		Número de	Índice edificabilidad	Edificabilidad	Número	Densidad	Número de		
Suelo urbano	S <sub>total</sub>	<b>S1</b>	<b>S2</b>	viviendas	bruta (m² techo/m²)	bruta (m²)	de viviendas	bruta (viv/ha)	viviendas	
	125.20	0.00	125.20	1	1.1	137.72	1	50	1	
Casco antiguo (1) (art. 74 y 80)	7,671.68	6,844.03	827.65	151	1.1	8,438.85	65	50	39	
	3,676.60	2,991.58	685.02	67	1.1	4,044.26	32	50	19	
	3,202.00	1,689.88	1,512.12	42	0.9	2,881.80	22	65	20	
Ampliación casco	1,626.00	1,339.19	286.81	30	0.9	1,463.40	11	65	10	
antiguo (2) (art. 77	1,342.00	1,121.18	220.82	25	0.9	1,207.80	13	65	12	
y 84 NNSS)	844.00	777.38	66.62	17	0.9	759.60	6	65	5	
	2,042.00	1,578.70	463.30	36	0.9	1,837.80	14	65	13	
TOTAL	20,529.48	16,341.94	4,187.54	369			160		119	

En las tablas siguientes se muestra la comparativa para cada núcleo y sector de la previsión anterior de viviendas máximas y viviendas actuales según la visita de campo realizada. El núcleo de Arròs se situa en un porcentaje sobre el total del 56.29% de viviendas existentes y el núcleo de Vila en un 50.42%.

ARRÒS						
		Núm. Viviendas				
Suelo urbano	Sector	Actual	Máximo	Por ejecutar		
	1	7	14	7		
Casco antiguo (1) (art. 74 y 80)	2	42	47	5		
	3	19	23	4		
	1	0	35	35		
Ampliación casco antiguo (2)	2	5	8	3		
(art. 77 y 84 NNSS)	3	14	24	10		
	UA-2	0	9	9		
Ensanche (3c) (art. 77 y 101 NNSS)	1	7	7	0		
TOTAL		94	167	73		

VILA						
Suelo urbano	Sector	Núm. Viviendas				
Suelo urbano	Sector	Actual	Máximo	Por ejecutar		
	1	1	1	0		
Casco antiguo (1) (art. 74 y 80)	2	28	39	11		
(4.4.7.7)	3	11	19	8		
	1	1	20	19		
	2	7	10	3		
Ampliación casco antiguo (2) (art. 77 y 84 NNSS)	3	12	12	0		
(4.4.7.7)	4	0	5	5		
	5	0	13	13		
TOTAL	60	119	59			

Finalmente, la consulta de las Normas Subsidiarias indica una población potencial máxima de 310 habitantes para el núcleo de Vila (artículo 140 de NNSS) y de 530 habitantes para el núcleo de Arròs (artículo 139 de NNSS), <u>es decir una población potencial máxima total de 840 habitantes</u>.

En estas condiciones, en las tablas siguientes se muestra el cómputo final de viviendas permanentes y estacionales y de población. Se destaca como para este cómputo de población se considera el promedio actual de 2.70 habitantes/vivienda en el núcleo de Vila y de 3.18 habitantes/vivienda en el núcleo de Arròs. En Arròs se aumenta ligeramente el ratio de habitantes/vivienda y en Vila se disminuye ligeramente para ajustar la población total a la potencial máxima indicada por las Normas Subsidiarias, tanto para cada núcleo como el total.

ARRÒS (3.18 hab/vivienda)	VIVIENDA	POBLACIÓN
Fija	53	168
Estacional	114	362
Total	167	530

VILA (2.61 hab/vivienda)	VIVIENDA	POBLACIÓN
Fija	46	120
Estacional	73	190
Total	119	310

ARRÒS + VILA	VIVIENDA	POBLACIÓN
Fija	99	288
Estacional	187	552
Total	286	840

#### 7.3.- Estimación de la demanda de agua. Riego y población.

En la tabla siguiente se muestra, para el conjunto de los 2 núcleos a abastecer, la distribución final de la población permanente y estacional futura, estimada en base al porcentaje actual deducido de las visitas de campo. Se ha establecido una ratio promedio de 2.95 hab/vivienda entre los dos núcleos.

POBLACIÓN PERMANENTE Y ESTACIONAL FUTURA								
Población	Población potencial máxima (1)	Viviendas principales (2)	Viviendas secundarias o de 2ª residencia (2)	Habitantes /vivienda	Población estacional máxima	Población punta (1)		
	A (Habitantes)	B (Viviendas)	C (Viviendas)	D (Habit)= A/B	E (Habit)= C*D	(Habit)= A+E		
Arrós+Vila	363	117	165	3.14	517	880		
Total	363	117	165		517	880		

(1):Según cálculos estimativos y población potencial màxima de Normas Subsidiarias

Actualmente en los 2 núcleos, no existen establecimientos hoteleros ni actividades agrícolas o ganaderas susceptibles de consumo de agua.

Los períodos anuales en que se considera la población que se aloja en las viviendas estacionales:

Abril (semana Santa) : 100%
Mayo-Junio : 100%
Julio : 100%
Agosto : 100%
Septiembre-Octubre : 50%
Período Noviembre-Marzo (época de esquí): 100%

Según determina el Plan Hidrológico de la parte española de la Demarcación Hidrográfica del Ebro (Real Decreto 1/2016, de 8 de enero), Apéndice 8, Dotaciones y necesidades hídricas , las dotaciones máximas admisibles de abastecimiento urbano, referidas en su punto de captación son las referidas en las tablas siguientes:

#### **APÉNDICE 8. DOTACIONES Y NECESIDADES HÍDRICAS**

Apéndice 8.1. Dotaciones máximas admisibles de abastecimiento referidas al punto de captación.

POBLACIÓN ABASTECIDA POR EL SISTEMA (MUNICIPIO, ÁREA METROPOLITANA, ETC.)	VALOR DE REFERENCIA (L/hab/día)	RANGO ADMISIBLE (L/hab/día)
Menos de 50.000	340	180-640
De 50.000 a 100.000	330	180-570
De 100.000 a 500.000	280	180-490
Más de 500.000	270	180-340

Población permanente y estacional futura:

Menos de 50.000 habitantes : rango 100-330 l/habxdía

Dotación media 220 l/habxdía

Para la población censada actualmente y la potencial máxima futura se supone un consumo constante de agua para todos los meses del año.

Aplicando las dotaciones del Plan Hidrológico (annexo 8) a la población permanente y estacional futuras, resulta la demanda de agua justificada en las tablas que se adjuntan a continuación.

DEMANDA DE CAUDAL PARA LA POBLACIÓN								
Demanda a satisfacer	HABITANTES / PLAZAS	DOTACION UNITARIA (I/día)	VOLUMEN DIARIO (I)	CAUDAL MEDIO DIARIO (I/s)	DIAS/AÑO	VOLUMEN ANUAL (m³)		
Población fija	288	220	63,360.00	0.73	365	23,126.40		
Población estacional	552	220	121,363.00	1.40	334	40,535.24		
Hoteles	0	240	0.00	0.00	334	0.00		
Residencias rurales	0	240	0.00	0.00	334	0.00		
TOTAL	840		184,723.00	2.14		63,661.64		

Considerando que los aportes de las dos captaciónes es almacenado en los dos depósitos existentes, con un volumen total de reserva 398 m³, para el volumen de consumo diario màximo resulta una reserva de 2.15 días.

A continuación se adjunta un cuadro con la distribución mensual de caudales, de acuerdo con las hipótesis de registro anual de la población permanente y estacional, consideradas anteriormente.

	DISTRIBUCIÓN DE CAUDALES POBLACIÓN							
MESES	CONSUMO POBLACIÓN FIJA	CONSUMO POBLACIÓN ESTACIONAL	CONSUMO CABAÑA GANADERA	TOTAL CONSUMO	CAUDAL MEDIO DIARIO MENSUAL (I/s)			
Enero	1,927.20	3,762.25	0.00	5,689.45	2.12			
Febrero	1,927.20	3,398.16	0.00	5,325.36	2.20			
Marzo	1,927.20	3,762.25	0.00	5,689.45	2.12			
Abril	1,927.20	3,640.89	0.00	5,568.09	2.15			
Mayo	1,927.20	3,762.25	0.00	5,689.45	2.12			
Junio	1,927.20	3,640.89	0.00	5,568.09	2.15			
Julio	1,927.20	3,762.25	0.00	5,689.45	2.12			
Agosto	1,927.20	3,762.25	0.00	5,689.45	2.12			
Septiembre	1,927.20	1,820.45	0.00	3,747.65	1.45			
Octubre	1,927.20	1,820.45	0.00	3,747.65	1.40			
Noviembre	1,927.20	3,640.89	0.00	5,568.09	2.15			
Diciembre	1,927.20	3,762.25	0.00	5,689.45	2.12			
TOTAL ANUAL	23,126.4	40,535.2	0.0	63,661.6				
CAUDAL MEDIO ANUAL (I/s)	0.73	3.48	0.00	2	2.02			

Por otro lado, de acuerdo con el plano adjunto núm. 5.4, el núcleo de Vial dispone de 3 pequeñas zonas verdes con una superficie total de 804 m2. En el anejo núm. 4 se realiza una estimación del consumo de agua para el riego de césped de zonas verdes y se comprueba que las necesidades hídricas brutas estimadas para el cultivo del césped en la Val d'Aran son inferiores a las proprocionadas por el Plan Hidrológico de la Cuenca del Ebro:

Necesidad neta estimada < Dotación Plan Hidrológico

 $3.576,60 \text{ m}^3/\text{Ha/año} < 3.650 \text{ m}^3/\text{Ha/año}$ 

En la tabla siguiente se muestra para el mes de máximo consumo correspondiente al mes de julio, un volumen máximo a extraer de **115.60 m³/mes (3.73 m³/día)** en el mes de julio con una punta de caudal bruto de **0.043 l/s** y un volumen anual de 359.45 m³, para la superficie total de riego de 0.0804 Has.

	NECESIDADES BRUTAS (m3/año)											
AÑO	septiembre	agosto	julio	junio	mayo	abril	marzo	febrero	enero	diciembre	noviembre	octubre
359.45	28.091	83.439	115.600	78.592	38.418	15.307	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
	NECESIDADES BRUTAS (I/s)											
AÑO	septiembre	agosto	julio	junio	mayo	abril	marzo	febrero	enero	diciembre	noviembre	octubre
0.011	0.011	0.021	0.042	0.020	0.014	0.006	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000

En estas condiciones la tabla siguiente muestra la combinatoria de caudales medios diarios mensuales totales, incluyendo el consumo de población y el de riego de zonas verdes. Se comprueba el mes de junio con un caudal medio diario máximo de 2.18 l/seg, un caudal medio diario mínimo de 1.40 l/seg y *un caudal medio anual de 2.031 l/seg*.

DISTRIBUCIÓN DE CAUDALES TOTALES						
MESES	CAUDAL MEDIO DIARIO MENSUAL (I/s)					
	POBLACIÓN	RIEGO	TOTAL			
Enero	2.12	0.000	2.120			
Febrero	2.2	0.000	2.200			
Marzo	2.12	0.000	2.120			
Abril	2.15	0.006	2.156			
Mayo	2.12 0.014 2.134					
Junio	2.15	0.030	2.180			
Julio	2.12	2.12 0.043 2.163				
Agosto	2.12	0.031	2.151			
Septiembre	1.45	0.011	1.461			
Octubre	1.4	0.000	1.400			
Noviembre	2.15 0.000 2.150					
Diciembre	2.12 0.000 2.120					
CAUDAL	MEDIO ANU	AL (I/seg)	2.031			

La tabla siguiente indica los volúmenes característicos totales del abastecimiento conjunto a población y riego de zonas verdes a los núcleos de Vila y de Arròs.

DEMANDA TOTAL MÁXIMA POBLACIÓN+RIEGO					
SECTOR	VOLUMEN DIARIO (litros)	VOLUMEN ANUAL (m³)			
Poblacional	184,723.00	63,661.64			
Riego zonas verdes	3,729.00	359.45			
TOTAL	188,452.00	64,021.09			

En la tabla siguiente se resumen los caudales característicos del abastecimiento conjunto a los núcleos de Vila y de Arròs *para alimentación en 24 horas* :

NECESIDAD DE AGUA PARA CONSUMO HUMANO Y RIEGO DE			
ZONAS VERDI	ES EN ESTADO ACTUAL		
CAUDAL			
MEDIO	ALIMENTACIÓN		
DIARIO	EN 24 HORAS		
(I/seg)			
MÁXIMO	2.18		
MÍNIMO	1.40		
MEDIO EQUIVALENTE	2.031 l/seg		
VOLUMEN TOTAL ANUAL	64.021,09 m³/año		

Ahora bien, el caudal màximo que se puede extraer de cada captación depende de la capacidad de cada una, ya sea por el sistema de captación (filtración en los dos casos) o por la capacidad máxima de la conducción :

#### a) Barranco des Pales:

En el caso de la captación del barranco des Pales el caudal instantáneo máximo depende de la capacidad de entrada a la cazoleta existente por filtración del material drenante del trasdós del murete existente y de la capacidad de la conducción rodada entre la captación del barranco des Pales y el pozo de rotura de carga P-1. La tabla siguiente muestra el cálculo del caudal circulante máximo por la tubería de salida de PEAD DN 90 mm, muy elevado de valor 17.8 l/seg, en condiciones de máxima pérdida de carga (62.98 m.c.a) a lo largo de la longitud de 342 m.

# CÁLCULO TUBERÍA BARRANCO DES PALES Validez: 0.000001<krelativa<0.01, 5.000<Re<100.000.000

Diámetro interior tubería DN90 mm PN10 : Longitud tubería (m) : Material : k (mm) : k <sub>relativa</sub> (mm) :	79.2 342.00 PE-100 0.1000 1.26E-03
Viscosidad cinemática, υ (m²/seg):	1.13E-06
Caudal (m³/seg) :	0.0178
Velocidad (m/seg) :	3.61
Número de Reynolds, Re :	253,236.61
Cálculo pérdidas de carga :	
f	0.021912
p.d.c. (m)	62.98
Cota arqueta de rotura (m) :	1232.37
Cota de captación (m) :	1295.35
Altura de presión disponible entrada arqueta rotura (m) :	0.00

En estas condiciones la limitación del caudal o capacidad de la captación viene dada por la capacidad de filtración hacia la cazoleta existente. Para una superficie drenante de 0.40x0.80 =0.32 m² (basexaltura de cazoleta) y suponiendo la cazoleta llena de grava de permeabilidad mínima 0.001 m/seg, resulta un caudal de entrada a la tubería de DN 90 mm :

$$Q_{m\acute{a}x\ barranco\ des\ Pales} = 0.32x0.001 = 0.032\ m^3/seg = 3.2\ l/seg$$

#### b) Fuente de Dur :

En el caso de la captación de la Fuente de Dur el caudal instantáneo máximo depende de la capacidad de entrada a la tubería de salida de PEAD DN 75 mm del depósito de Arròs y a la tubería de salida de FC DN 80 mm del depòsito de Vila, y de la capacidad de las 2 conducciones rodadas entre la fuente y los depósitos mencionados. La tabla siguiente muestra el cálculo del caudal circulante máximo por la tubería de salida de FC DN 80 mm, de valor 7.8 l/seg, en condiciones de máxima pérdida de carga (12.87 m.c.a) a lo largo de la longitud de 232 m (para la tubería de salida de PEAD DN 75 mm el resultado es similar).

#### CÁLCULO TUBERÍA FUENTE DE DUR

Validez: 0.000001<krelativa<0.01, 5.000<Re<100.000.000

Diámetro interior tubería DN80 mm FC :	70
Longitud tubería (m) :	232.37
Material :	PE-100
k (mm) :	0.1000
k <sub>relativa</sub> (mm) :	1.43E-03
Viscosidad cinemática, υ (m²/seg):	1.13E-06
Caudal (m³/seg) :	0.0078
Velocidad (m/seg) :	2.03
Número de Reynolds, Re :	125,537.23
Cálculo pérdidas de carga :	
f	0.023333
p.d.c. (m)	12.87
Cota máxima depósito Vila (m) :	1211.38
Cota arqueta de captación (m) :	1224.25
Altura de presión disponible entrada depósito (m) :	0.00
7	

De acuerdo a la fotografía siguiente, la arqueta de captación de la Fuente de Dur dispone de un aliviadero lateral con un tubo de PVC de DN 160 mm, aproximadamente a 70 cm de altura sobre la tubería del fondo. En estas condiciones, haciendo la hipòtesis de desagüe libre de 70 mm de diámetro de orificio en la tubería de fondo resulta una velocidad de salida del agua :

 $V=(2gh)^{0.5}=(2\cdot 9.81\cdot 0.7)^{0.5}=3.70 \text{ m/seg}>2.03 \text{ m/seg}$  (capacidad de conducción)



Vista de aliviadero lateral en arqueta de captación Fuente de Dur

Por tanto, en condiciones de suficiente caudal aportado por la Fuente del Dur, el caudal máximo instantáneo se deduce a partir de la capacidad máxima de la conducción, calculada como :

 $Q_{\text{máx Fuente de Dur}} = 7.80 \text{ l/seg}$ 

Los caudales que se solicitan para la concesión son:

NECESIDADES DE AGUA PARA CONSUMO HUMANO				
CAUDAL INSTANTÁNEO MÁXIMO (en el mes de máximo consumo) 7,80 l/s				
CAUDAL MEDIO EQUIVALENTE (anual)	2.031 l/s			
VOLUMEN TOTAL ANUAL (anual)	64.021,09 m³/año			

Coniderando que se pretende abastecer desde las dos captaciones existentes, <u>resulta por tanto</u> <u>para cada captación los siguientes caudales característicos, resultantes de repartir los caudales necesarios de la tabla anterior al 70% en la captación de la Fuente de Dur y el 30% en la captación del Barranco des pales :</u>

CAUDALES CARACTERÍSTICOS CAPTACIÓN FUENTE DE DUR					
CAUDAL (I/seg)	ALIMENTACIÓN EN 24 HORAS				
INSTANTÁNEO MÁXIMO	7.80 l/seg				
MEDIO EQUIVALENTE	1.421 l/seg				
VOLUMEN TOTAL ANUAL	44.814,76 m³/año				

CAUDALES CARACTERÍSTICOS CAPTACIÓN FUENTE DE DUR					
CAUDAL (I/seg)	ALIMENTACIÓN EN 24 HORAS				
INSTANTÁNEO MÁXIMO	3.20 l/seg				
MEDIO EQUIVALENTE	0.610 l/seg				
VOLUMEN TOTAL ANUAL	19.206,33 m³/año				

## 8.- IDENTIFICACIÓN DE FINCAS DONDE SE REALIZAN LAS CAPTACIONES.

## 1) FUENTE DE DUR

➤ Coordenadas: UTM (sistema ETRS89):

X= 318.628,51 m; Y= 4.734.381,01 m y Z= 1.225.88 m.

Referencia cadastral 25304A00600378, Municipio de Vielha-Mijaran.

#### 2) BARRANCO DES PALES

Coordenadas: UTM (sistema ETRS89):

X = 318.779,73 m; Y = 4.734.460,54 m; Y = 1.295.33 m.

➤ Referencia cadastral 25304A00800770, Municipio de Vielha-Mijaran.

#### 9.- CONCLUSIÓN.

Con la descripción y la documentación que se adjunta en la presente memoria técnica, se considera suficientemente definida y justificada la petición para la concesión de los dos aprovechamientos de la Fuente de Dur y del Barranco des Pales, por lo que se eleva a la consideración de la autoridad competente para su aprobación, si procede.

El técnico autor:

Firmado, Joan Gándara i Tolsà Ingeniero de Caminos, Canales y Puertos

Campaindra i Talsa

Núm. colegiado 16.271

Vielha, diciembre de 2020

## ANEJO 1 DOCUMENTACIÓN ADMINISTRATIVA

1.- Datos de población actual



5 d'agost de 2020

#### RESUMIT D'ABITANTS PER UNITATS POBLACIONAUS (ENQUIA: 05/08/2020)

Entitat Collectiva - Entitat Singulara	Òmes	Hemnes	Totaus	% Òmes	% Hemnes
- 1 ARROS	61	49	110	55,45	44,55
- 2 AUBERT	116	92	208	55,77	44,23
- 3 BETLAN	18	15	33	54,55	45,45
- 4 BETREN	310	266	576	53,82	46,18
- 5 CASARILH	46	38	84	54,76	45,24
- 6 CASAU	37	34	71	52,11	47,89
- 7 ESCUNHAU	55	51	106	51,89	48,11
- 8 GAUSAC	294	241	535	54,95	45,05
- 9 MONT	37	35	72	51,39	48,61
- 10 MONTCORBAU	8	12	20	40,00	60,00
- 11 VIELHA	1798	1834	3632	49,50	50,50
- 12 VILA	27	31	58	46,55	53,45
- 13 VILAC	117	107	224	52,23	47,77
Totaus	2924	2805	5729	51,04	48,96

2.- Extracto de Normas Subsidiarias

Benós		3		
Sistemes i				*
equipaments	Viari i aparcament	0,189		
	Religiós	0,021		
	Cementiri	0,019	0,229	
Casc antic	Carrers i places	0,252		
×	Parcel.les	0,825	1,077	
Ampliació de casc	Carrers i places	0,144		
¥;	Solars	0,746	0,890	
Eixampla 3c	Solars	0.105		
	BOTATS	0,137	0,137	
Total nucli urbà			2,333	
			2013 € 1980 50 EM	
Begós	3			3
Sàl urbà	-			
. <u>Sòl urbà</u> Sistemes i				
equipaments	Religiós	0,022		
	Cementiri	0,012	0,034	
Casc antic	Carrers i plane	0.000	(con • more (con))	
	Carrers i places Parcel.les	0,220 0,504	0.726	
Ampliants a		3,304	0,724	
Ampliació de casc	Carrers i places Solars	0,059		
	Solars	0,321	0,380	
Sòl apte per urbanitzar				
Sistemes i equipaments	Parcs i jardins	10		
	urbans	0,090		
	Equipaments	0,015	0,105	
Residencial 3	Carrers i places	0 202		
	Solars	0,202 0,593	0,795	
Total nucli urbà			0,755	1
Sòl urbà	•	1 120		
Sòl apte per urbanitzar		1,138 0,900	2,038	
Total nuclis urbans			2,030	
(les Bordes, Arrú, Benós	i Begós)		1/ 50/	
	87		14,086	
5.8 Arròs i Vila (Mig	Aran)			
	64 PARISON 5	-		
Arròs			-1, .	
Sistemes i				
equipaments	Viari	0,681		
	Religiós Administratíu	0,023		
	Cementiri	0,063	0.706	
age antic			0,796	
Casc antic	Carrers i places Parcel.les	0,416	220 100	
MAI DE CA		2,177	2,593	*
mpliació de casc	Carrers i places	0,200	-	
S MIN	Solars	1,012	1,212	-
6 18 11 11	APROVAT GET WAN	ENT PEL CONSELLER	DE POLÍTICA	1000
		PÚBLIQUES EN DATA	18 Gener	1982
100	EL SELRETAVI ENVI	1	3	
2000	TI SEPTEMBER			
Angeneral de po	ia IX			
Ohran	1/ 1			

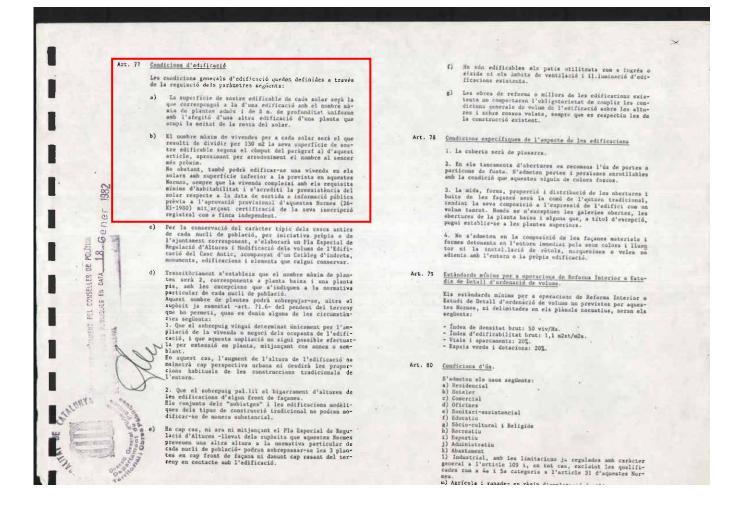
			.1		
			4		)2
w.	1 .				
Eixampla 3c	S				-8
Total nucli urbà	Solars	0,318	0,318		
arba			4,919		
Vila				] "	1634
Sistemes i equipaments	******				KaKI:
	Viarí Religiós	0,557 0,055		1	+++
Casc Antic	Cementiri	0,033	0,645		
	Carrers i places Parcel.les	0,311 1,147	1,458		
Ampliació de casc	Carrers i places Solars	0,059 0,856			HAD
Total nucli urbà		0,030	0,915		
Altres nuclis urbans	- 100		3,018		
Ampliació de casc. P	ont d'Arròs	2,875	2,875		
Total nuclis urbans (Arròs, Pont d'Arròs	i Vila)				
	- '11a'		10,812		1 20 3
5.9 Betlan (Mig Ara	m)			*	
Aubert					D. A. C.
Sistemes i					p Je bu Are
equipaments	Viari i aparcament Educatiu Religiós Administratiu	0,707 0,027 0,071 0,021			144
Casc antic	Cementiri Carrers i places	0,052	0,878	** **	
	Parcel.les	0,209 1,582	1,791		
Ampliació de casc	Carrers i places Solars	0,057 1,396		. ,	deterios
ixampla 3c	Carrers i places	0,118	1,453		Dis Jens
otol music	Solars	0,427	0,545		III O PE
otal nucli urbà	•		4,667		H Man
etlan					1 2 63
stemes i					
quipaments	Religiós Cementiri	0,019			1.
sc antic		0,039	0,058		10 10 -12
	Carrers i places Parcel.les	0,239 - 0,884	1,123		
pliació de cascos	Carrers i places	0,120			To be
al nucli urba	N. C.	0,524	0,644		1
do General of the Control of the Con		NT PEL CONSELLE PÜBLIQUES EN DA IL		1982	
Obras Pub					
	U		: 20		

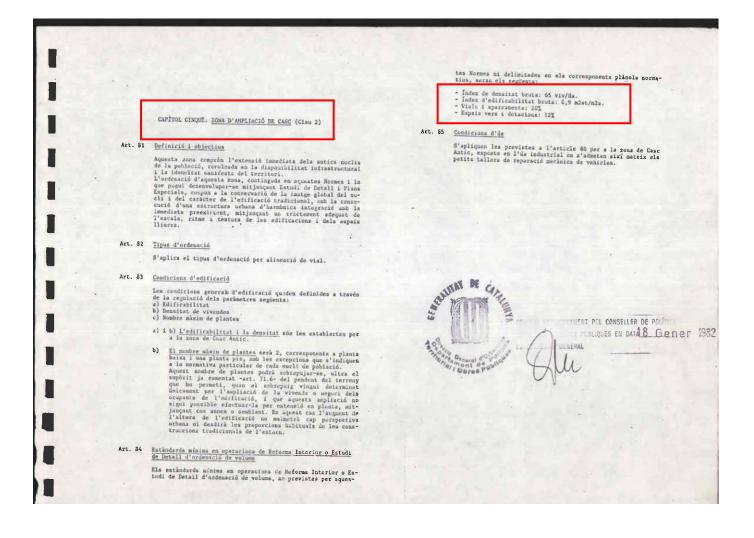
### 5.20.- Resum de les dades numériques

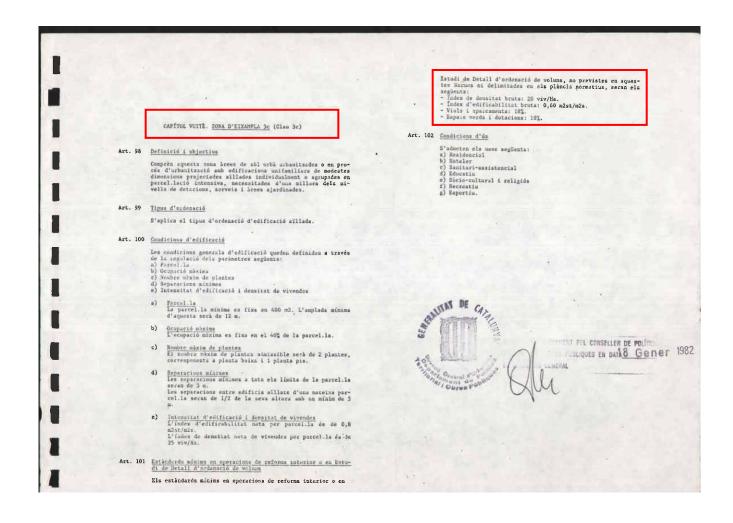
	Pobl. Màx Pot. (hab	Ext. del sòl urbà i de l'apte per a urbanitzar (Ha.)
Bausén	780	6.000
Canejan	635	6.299 6.423
Lés	1.655	
Bossost	2.095	21.900 23.555
Vilamós	240	3.321
Arres	320	3,321
Les Bordes	1.425	1/, 086
Arròs i Vila	840	10.812
Betlan	1.440	12.881
Vilac	870	7.554
Gausac	1.065	7.635
Viella	5.500	33.818
Escunyau	3.250	29.160
Arties	3.060	24.196
Gessa	1.035	7.383
Salardú	2.665	19.095
Tredós	990	6.337
Bagergue	1.030	8.780
Vaqueira	4.300	48.987
TOTAL	33.195	295.546
Sòl urbà		267.580
Arees aptes pe	er urbanitzar	27.966
Sòl rústic		1,994,930
Sòl no urbanit	zable de protecció especial	59.757.524
TOTAL (+)		62.048.000

(+) Els sòls urbanitzables del Pla de Beret no s'han quantificat.









# ANEJO 2 INFORME SANITARIO Y ANALÍTICAS DEL AGUA

### **ANALÍTICAS**





Partida Caparrella, 97 - 25192 LLEIDA - Tel. 973 23 00 31 - Fax: 973 23 42 11 e-mail.: saigues@diputaciolleida.cat

**Dades Client Dades Mostra** Ref. Mostra: VACSARV1020CO Gestor / client: Ref. Laboratori: 20200012077 Ajuntament de Vielha e Mijaran Adreça Fiscal: Tipus d'anàlisi : Completa C/ de Sarriuela, 2 Punt de mostreig: CAPTACIÓ BARRANC DE LES PALES 1 Codi Postal: Lloc de mostreig : 25530 Data recollida: 07/10/2020 Hora recollida: 11:30:00 Població: Vielha e Mijaran Data arribada Lab: 07/10/2020 Data Emissió: 21/10/2020 Comarca: Agregat: Vila Val d'Aran

PARÀMETRE / NORMA / MÈTODE	RESULTAT	UNITATS	MÍNIM ADMÈS	MÀXIM ADMÈS
Olor UNE-EN 1622	1	dilucions		3
Sabor UNE-EN 1622	1	dilucions		3
Color UNE-EN ISO 7887:1995	<lq< td=""><td>mg/l Pt-Co</td><td></td><td>15</td></lq<>	mg/l Pt-Co		15
Terbolesa UNE-EN ISO 7027:2001	0,6	U.N.F.		5
Conductivitat Conductivimetria	199	μS/cm		2.500
pH Electrometria	8	u. pH	6,50	9,50
Amoni UNE-EN ISO 14911	<lq< td=""><td>mg/l</td><td></td><td>0,50</td></lq<>	mg/l		0,50
Bacteris Coliforms UNE-EN ISO 9308-1:2001	888	UFC/100ml		10
Escherichìa Coli UNE-EN ISO 9308-1:2001	0	UFC/100ml		0
Recompte colònies a 22°C STM-9215-D	116	UFC/ml		Sense canvis anòmals
Clostridium Perfringens UNE-EN 26461-2:1993	0	UFC/100ml		0
Enterococs UNE-EN ISO 7899-2:2001	6	UFC/100ml		0



Página 1 de 3

Laboratori certificat ISO 9001:2018 en anàlisis fisicoquímic i microbiològic d'aigües, aire, fangs, sòts, fulles, farratges, pinsos, aliments i productes agroelimentaris.Laboratori habilitat codi 0944.LA-AIG-R per l'Oficina d'Acreditació d'Entitats Col·laboratores de Catalunya.Laboratori inscrit nº295 com a reconegut i nº650 com a Acreditat pel DAR.Laboratori discrit LSAA-191-4 al Registre de Laboratori de Satul Ambiental i Almertaña. Laboratori com a reconegut i nº650 com a Acreditat pel DAR.Laboratori discrit LSAA-191-4 al Registre de Laboratori de Satul Ambiental i Almertaña. Laboratori com a receditat ISO 17025 per ENAC nº176/LE2248

Aquest informe ha estat signat digitalment per: Vanessa Riu - Directora Amb Vist i Plau, Unitat d'Aigües - Diputació de Lleida: Robert Queral Roure

Coure ICP-MS	<lq< th=""><th>mg/l</th><th></th><th>2</th></lq<>	mg/l		2
Crom ICP-MS	<lq< td=""><td>µg/l</td><td>-</td><td>50</td></lq<>	µg/l	-	50
Plom ICP-MS	<lq< td=""><td>µg/l</td><td></td><td>10</td></lq<>	µg/l		10
Ferro ICP-MS	<lq< td=""><td>µg/l</td><td></td><td>200</td></lq<>	µg/l		200
Alumini ICP-MS	<lq< td=""><td>µg/l</td><td><del>11 12 1</del></td><td>200</td></lq<>	µg/l	<del>11 12 1</del>	200
Níquel ICP-MS	<lq< td=""><td>µg/l</td><td></td><td>20</td></lq<>	µg/l		20
Cadmi ICP-MS	<lq< td=""><td>µg/l</td><td></td><td>5</td></lq<>	µg/l		5
Manganés ICP-MS	<lq< td=""><td>μg/l</td><td>50</td><td>400</td></lq<>	μg/l	50	400
Antimoni ICP-MS	<lq< td=""><td>μg/l</td><td></td><td>5</td></lq<>	μg/l		5
Arsènic ICP-MS	3	µg/l		10
Mercuri ICP-MS	<lq< td=""><td>µg/l</td><td>•</td><td>1</td></lq<>	µg/l	•	1
Seleni ICP-MS	<lq< td=""><td>µg/l</td><td>****</td><td>10</td></lq<>	µg/l	****	10
Bor ICP-MS	<lq< td=""><td>mg/l</td><td>and the second</td><td>1</td></lq<>	mg/l	and the second	1
Florururs UNE-EN ISO 10304-2	<lq< td=""><td>mg/l</td><td></td><td>1,50</td></lq<>	mg/l		1,50
Clorurs UNE-EN ISO 10304-2	<lq< td=""><td>mg/l</td><td></td><td>250</td></lq<>	mg/l		250
Nitrits UNE-EN ISO 10304-2	<lq< td=""><td>mg/l</td><td></td><td>0,50</td></lq<>	mg/l		0,50
Nitrats UNE-EN ISO 10304-2	<lq< td=""><td>mg/l</td><td></td><td>50</td></lq<>	mg/l		50
Sulfats UNE-EN ISO 10304-2	11	mg/l		250
Sodi UNE-EN ISO 14911	<lq< td=""><td>mg/l</td><td></td><td>200</td></lq<>	mg/l		200
Benzè HRGC-MS	<lq< td=""><td>µg/l</td><td></td><td>1</td></lq<>	µg/l		1
Benzo Piré HRGC-MS	<lq< td=""><td>μg/l</td><td></td><td>0,01</td></lq<>	μg/l		0,01
Cianurs Totals STM 4500-C/E	<lq< td=""><td>µg/l</td><td></td><td>50</td></lq<>	µg/l		50
1-2 Dicloretà HRGC-MS	<lq< td=""><td>μg/l</td><td></td><td>3</td></lq<>	μg/l		3
Hdr. Pol. Aromàtics HRGC-MS	<lq< td=""><td>μg/l</td><td>7 10</td><td>0,10</td></lq<>	μg/l	7 10	0,10
Microcistina ELISA	<lq< td=""><td>µg/l</td><td></td><td>1</td></lq<>	µg/l		1



Página 2 de 3

Laboratori certificat ISO 9001:2015 en anàlisis fisicoquímic i microbiològic d'aigües, aire, fangs, sòls, fulles, farratges, pinsos, aliments i productes agreallmentaris. Laboratori habilitat codi 094-LA-AIG-R per l'Oficina d'Acreditació d'Entitats Col·laboratores de Catalunya. Laboratori inscrit nº295 com a reconegut i nº650 com a Acreditat pel DAR. Laboratori Inscrit LSAA-191-4 al Registre de Laboratoris de Salut Ambiental i Alimentària. Laboratori acreditat ISO 17025 per ENAC nº176/LE2248

Aquest informe ha estat signat digitalment per: Vanessa Riu - Directora Amb Vist i Plau, Unitat d'Aigües - Diputació de Lleida: Robert Queral Roure

Plaguicides Totals HRGC-MS	<lq< th=""><th>μg/l</th><th></th><th>0,50</th></lq<>	μg/l		0,50
Aldrí HRGC-MS	<lq< td=""><td>μg/l</td><td></td><td>0,03</td></lq<>	μg/l		0,03
Dieldrí HRGC-MS	<lq< td=""><td>μg/l</td><td></td><td>0,03</td></lq<>	μg/l		0,03
Heptaclor HRGC-MS	<lq< td=""><td>μg/l</td><td></td><td>0,03</td></lq<>	μg/l		0,03
Heptaclor epòxid HRGC-MS	<lq< td=""><td>μg/l</td><td></td><td>0,03</td></lq<>	μg/l		0,03
Triazines HRGC-MS	<lq< td=""><td>μg/l</td><td></td><td>0,10</td></lq<>	μg/l		0,10
Trihalometans HRGC-MS	<lq< td=""><td>μg/l</td><td></td><td>100</td></lq<>	μg/l		100
Triclorete + Tetraclorete HRGC-MS	<lq< td=""><td>µg/I</td><td></td><td>10</td></lq<>	µg/I		10
Oxidabilitat UNE-EN ISO 8467	<lq< td=""><td>mg O2/l</td><td></td><td>5</td></lq<>	mg O2/l		5
Clor Residual Lliure UNE-EN ISO 7393-2:2000	0	mg/l	0,20	1
Clor Combinat residual UNE-EN ISO 7393-2:2000	0	mg/l		2

Els paràmetres amb resultats inferiors als límits de detecció o quantificació, s'indiquen com <LD (inferior al límit de detecció) o <LQ (inferior al límit de quantificació) en funció de la certificació segons ISO 9001, o acreditació segons ISO 17025, dels mètodes del laboratori que realitza les anàlisis i per poder-ho compatibilitzar amb el Sinac 2. En qualsevol dels dos casos, s'entendrà que el valor del resultat expressat equival a " 0 ".

En el cas de la determinació de Plaguicides, Trihalometans, Triazines i Hdrocarburs Pol. Aromàtics, el llistat està a disposició dels Gestors al S.C.Q.A. de la Diputació de Lleida.

### QUALIFICACIÓ DE L'AIGUA:

NO APTA PER AL CONSUM, supera el/s valor/s paramètrics o està fora de marges dels paràmetre/s, Bacteris Coliforms, Clor Residual Lliure, Enterococs, d'acord amb el que estableix el RD 140/2003 i els Criteris de Vigilància i Control Sanitaris de les Aigües de Consum Humà de Catalunya.



Página 3 de 3





### **INFORME DE RESULTATS ANALÍTICS**

Partida Caparrella, 97 - 25192 LLEIDA - Tel. 973 23 00 31 - Fax: 973 23 42 11 e-mail.: saigues@diputaciolleida.cat

**Dades Client** 

Gestor / client:

Ajuntament de Vielha e Mijaran

Adreça Fiscal: C/ de Sarriuela, 2

Codi Postal:

25530

Població: Vielha e Mijaran

Comarca:

Val d'Aran

**Dades Mostra** 

Ref. Mostra: VACSAVI1020CO

Ref. Laboratori: 20200012078

Tipus d'anàlisi : Completa

Punt de mostreig: CAPTACIÓ BARRANC DE LES PALES 2

Lloc de mostreia :

Data recollida: 07/10/2020 Hora recollida: 11:30:00 Data arribada Lab: 07/10/2020 Data Emissió: 21/10/2020

Agregat: Arròs

PARÀMETRE / NORMA / MÈTODE	RESULTAT	UNITATS	MÍNIM ADMÈS	MÀXIM ADMÈS
Olor UNE-EN 1622	1	dilucions		3
Sabor UNE-EN 1622	1	dilucions		3
Color UNE-EN ISO 7887:1995	<lq< td=""><td>mg/l Pt-Co</td><td></td><td>15</td></lq<>	mg/l Pt-Co		15
Terbolesa UNE-EN ISO 7027:2001	1,3	U.N.F.	<del> </del>	5
Conductivitat Conductivimetria	182	μS/cm	·	2.500
pH Electrometria	8	u. pH	6,50	9,50
Amoni UNE-EN ISO 14911	<lq< td=""><td>mg/l</td><td></td><td>0,50</td></lq<>	mg/l		0,50
Bacteris Coliforms UNE-EN ISO 9308-1:2001	123	UFC/100ml		10
Escherichia Coli UNE-EN ISO 9308-1:2001	7	UFC/100ml		0
Recompte colònies a 22°C STM-9215-D	720	UFC/ml		Sense
Clostridium Perfringens UNE-EN 26461-2:1993	0	UFC/100ml		anòmals 0
Enterococs UNE-EN ISO 7899-2:2001	9	UFC/100ml		0

Anàlisis realitzats a: ilersap Plants 25198 Lleide Teléfon 973 19 45 10 - Fox 973 19 45 11

Página 1 de 3

Aquest informe ha estat signat digitalment per: Vanessa Riu - Directora Amb Vist i Plau, Unitat d'Aigües - Diputació de Lleida: Robert Queral Roure



CÒPIA AUTÈNTICA Sello de Órgano de Secretaría Data: 22/10/2020

CÒPIA AUTÈNTICA Sello de Órgano de Secretaría Data: 22/10/2020

Sello
SCHOOL SYKOAXMY26C0454J | Verificación https://welha-milaran.eadministració.cat/

Anàlisis realitzats a:

Carraters L.L.11, Km. 9 CP lyers d'Urgell, 65, Ediffel Reopare 2, 4a planta 23131 Libida Teléfon 973 19 45 18 - Fex S73 19 45 11 Bersandieraan, com Página 2 de 3

Laboration certificat (EO 901) 2015 en antibilas fisicocquinic l'improbatègic d'algües, aive, finags, sòle, fulles, farratges, pinacs, altinoste i productes agracilimentales, bubervain fisicat (Ed 2004). La boration finanti m'250 com a Acreditat pel DAR Laboration finanti m'250 com a Acreditat pel DAR Laboration finanti Ed 2004. Sold a reconsigui i n'650 com a Acreditat pel DAR Laboration finanti Ed 2004. Sold a reconsigui i n'650 com a Acreditat pel DAR Laboration finanti Ed 2004. Sold a reconsigui i n'650 com a Acreditat pel DAR Laboration finanti Ed 2004. Sold a reconsigui i n'650 com a Acreditat pel DAR Laboration finanti Ed 2004. Sold a reconsigui i n'650 com a Acreditat pel DAR Laboration finanti Ed 2004. Sold a reconsigui i n'650 com a Acreditat pel DAR Laboration finanti Ed 2004. Sold a reconsigui i n'650 com a Acreditat pel DAR Laboration finanti Ed 2004. Sold a reconsigui i n'650 com a Acreditat pel DAR Laboration finanti Ed 2004. Sold a reconsigui i n'650 com a Acreditat pel DAR Laboration finanti Ed 2004. Sold a reconsigui i n'650 com a Acreditat pel DAR Laboration finanti Ed 2004. Sold a reconsigui i n'650 com a Acreditat pel DAR Laboration finanti Ed 2004. Sold a reconsigui i n'650 com a Acreditat pel DAR Laboration finanti Ed 2004. Sold a reconsigui i n'650 com a Acreditat pel DAR Laboration finanti Ed 2004. Sold a reconsigui i n'650 com a Acreditat pel DAR Laboration finanti Ed 2004. Sold a reconsigui i n'650 com a Acreditat pel DAR Laboration finanti Ed 2004. Sold a reconsigui i n'650 com a Acreditat pel DAR Laboration finanti Ed 2004. Sold a reconsigui i n'650 com a Acreditat pel DAR Laboration finanti Ed 2004. Sold a reconsigui i n'650 com a Acreditat pel DAR Laboration finanti Ed 2004. Sold a reconsigui i n'650 com a Acreditat pel DAR Laboration finanti Ed 2004. Sold a reconsigui i n'650 com a Acreditat pel DAR Laboration finanti Ed 2004. Sold a reconsigui i n'650 com a Acreditat pel DAR Laboration finanti Ed 2004. Sold a reconsigui i n'650 com a reconsigui i n'650 com a reconsigui i n'650 c

Aquest informe ha estat signat digitalment per: Vanessa Riu - Directora Amb Vist I Plau, Unitat d'Aigües - Diputació de Lleida; Robert Queral Roure

		10/2020
		22/
	S F	Data
	TENT	Secretaría
	A	ano de
	PIA	de Órgan
-	႘	Sello

Plaguicides Totals HRGC-MS	<lq< th=""><th>µg/I</th><th></th><th>0,50</th></lq<>	µg/I		0,50
Aldrí HRGC-MS	<lq< td=""><td>µg/l</td><td></td><td>0,03</td></lq<>	µg/l		0,03
Dieldrí HRGC-MS	<lq< td=""><td>µg/I</td><td></td><td>0,03</td></lq<>	µg/I		0,03
Heptaclor HRGC-MS	<lq< td=""><td>μg/l</td><td><del></del></td><td>0,03</td></lq<>	μg/l	<del></del>	0,03
Heptacior epòxid HRGC-MS	<lq< td=""><td>µg/l</td><td></td><td>0,03</td></lq<>	µg/l		0,03
Triazines HRGC-MS	<lq< td=""><td>µg/l</td><td></td><td>0,10</td></lq<>	µg/l		0,10
Trihalometans HRGC-MS	<lq< td=""><td>µg/l</td><td></td><td>100</td></lq<>	µg/l		100
Triclorete + Tetraclorete HRGC-MS	<lq< td=""><td>h@\l</td><td></td><td>10</td></lq<>	h@\l		10
Oxidabilitat UNE-EN ISO 8467	1	mg O2/I	,	5
Clor Residual Lliure UNE-EN ISO 7393-2.2000	0	mg/l	0,20	1
Clor Combinat residual UNE-EN ISO 7393-2:2000	0	mg/l		2

Els paràmetres amb resultats inferiors als limits de detecció o quantificació, s'indiquen com <LD (inferior al limit de detecció) o <LQ (inferior al limit de quantificació) en funció de la certificació segons ISO 9001, o acreditació segons ISO 17025, dels mètodes del laboratori que realitza les anàlisis i per poder-ho compatibilitzar amb el Sinac 2. En qualsevol dols dos casos, s'entendrá que el valor del resultat expressat equival a " 0".

En el cas de la doterminació de Plaguicides, Trihalometans, Triazínes i Horocarburs Pol. Aromátics, el llistat está a disposició dels Gestors al S.C.Q.A. de la Diputació de Lleida.

### QUALIFICACIÓ DE L'AIGUA :

NO APTA PER AL CONSUM, supera el/s valor/s paramètrics o està fora de marges dels paràmetre/s, Bacteris Coliforms, Clor Residual Lliure, Escherichia Coli, Enterococs, d'acord amb el que estableix el RD 140/2003 i els Criteris de Vigilància i Control Sanitaris de les Aigües de Consum Humà de Catalunya.

Análisis realitzats a: ilersap

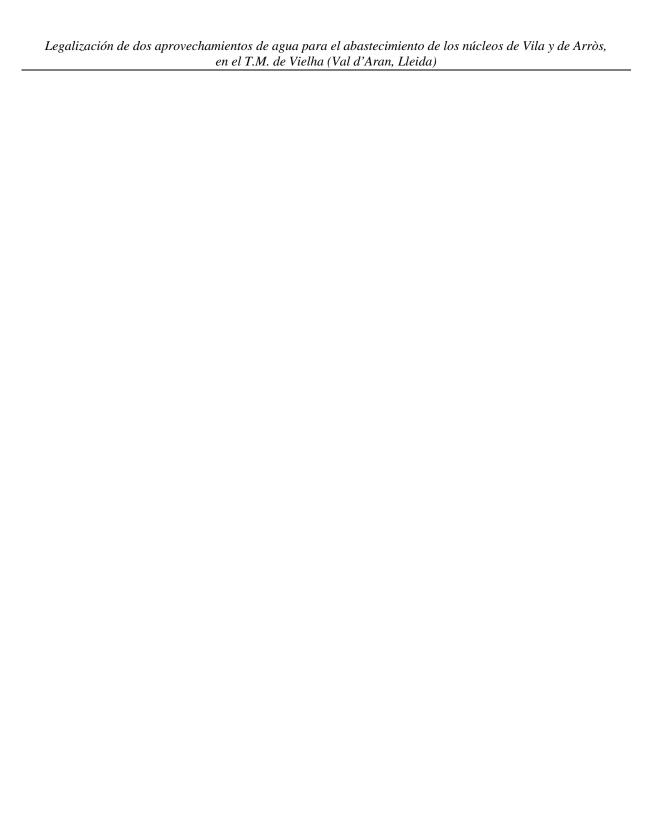
Darransa (J.-11, Rp. 8
Of Wars of Orgali, 55, Billing & Auguste 2, Sar planta.

Página 3 de 3

Laboratori certificat 950 2001;2315 en análistis fotocquinic i microbiologie d'algigos, pire, tangs, sole, fellos, fairages, pinsos, aliments i productes agroalimentaris. Laboratori habit nat colt 0944.A-AUG-R per l'Oficina d'Acreditació d'Enidats Collaboratoris de Salaboratori habit nat colta de Salaboratori per l'Acreditat pol DAR Laboratori serset. LSAA-191-4 al Registre de Laboratoris de Salab-Arbeitorial plantentaria. Laboratori serset. LSAA-191-4 al Registre de Laboratoris de Salaboratoris de Salaboratoria de Salaboratori

Aquest informe ha estat signat digitalment per: Vanessa Riu - Diractora Amb Vist i Plau, Unitat d'Aigües - Diputació de Lleida: Robert Queral Roure

### **INFORME SANITARIO**



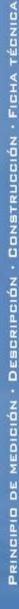
### Anejo nº 3.-PROPUESTA DE CONTADOR EN ARQUETAS DE CAPTACIONES

### CONTADOR WOLTMAN PARA AGUA FRÍA · ESFERA SECA

#### CARACTERÍSTICAS

- Contador para agua fría y elevados caudales circulantes.
- Contador woltman de hélice con eje horizontal y esfera seca.
- Baja pérdida de carga.
- Transmisión magnética con protección antifraude.
- ▶ Totalizador orientable 360°.
- Certificado de Aprobación de Modelo según Directiva 2004/22/EC.







#### CONTADOR WOLTMAN PARA AGUA FRÍA · ESFERA SECA

#### PRINCIPIO DE MEDICIÓN

Su elemento primario, como en todos los contadores de velocidad, es una hélice sobre la que incide, en dirección axial, el flujo de agua. La dirección del flujo del agua coincide con el eje de giro de la turbina.

Se contabiliza el consumo de agua totalizando el número de vueltas de la hélice cuando el agua incide sobre ella. La velocidad de giro de la misma es función tanto del caudal como de las características constructivas de la hélice, y del ángulo de ataque del agua sobre sus álabes.

De esta forma, cada vuelta efectuada por la turbina se transmite al totalizador, que se moverá en función de la resolución del contador. Para cada instrumento, el número de vueltas de la hélice se asocia a un volumen marcado por el totalizador mediante una relación de desmultiplicación constante.

Están concebidos para ser utilizados en instalaciones de agua donde los caudales circulantes son elevados y relativamente constantes.

### DESCRIPCIÓN

WP-SDC es un contador de tipo Woltman para agua fría, de hélice con eje paralelo al flujo de agua, esfera seca tipo copper-can con grado de protección IP68 al polvo y al agua y lectura directa mediante rodillos numerados. Este contador está diseñado para asegurar un alto caudal con una mínima pérdida de carga.

El mecanismo de lectura se encuentra alojado en compartimento seco como medida de protección ante la suciedad, depósitos y corrosión provocados por el agua. Sólo la turbina trabaja sumergida en agua, con lo que se reducen las obstrucciones y perturbaciones causadas por el paso de agua.

La hélice gira sobre ejes de acero inoxidable montados en la cámara de medición y se alinea con el eje de la conducción. La transmisión del movimiento de la hélice al totalizador se realiza mediante acoplamiento magnético, con protección contra campos magnéticos externos.

Se suministra con totalizador preparado para la instalación de dispositivo emisor de pulsos, orientable 360° para facilitar la lectura tanto en posición horizontal como vertical. Cuenta con seis rodillos con movimiento ascendente en color negro para las unidades, dos manecillas en color negro o rojo con movimiento en sentido horario sobre escala circular numerada para las unidades o submúltiplos, respectivamente, una escala circular graduada de lectura mínima e indicador de marcha y fugas, de tal forma que su estado de movimiento o reposo, indica de manera continua si se está produciendo o no el paso del agua.

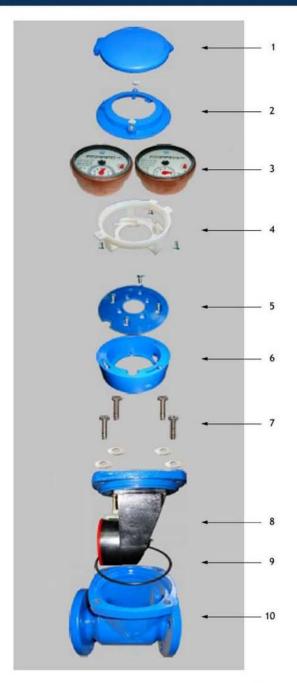
El mecanismo de medida se puede retirar fácilmente del cuerpo del contador para labores de mantenimiento, limpieza o sustitución sin tener que separar el contador de la conducción.

Tiene concedido el Certificado de Conformidad de Modelo según la Directiva Europea 2004/22/CE relativa a los instrumentos de medida y el Real Decreto 889/2006 de 21 de julio, por el que se regula el control metrológico del Estado sobre instrumentos de medida, cumpliendo las normas UNE EN 14154, ISO 4064 y OIML R49.

Los contadores WP-SDC garantizan, por su diseño, tecnología y dilatada experiencia en la fabricación, resultados exactos de medición asociados a una alta fiabilidad en el tiempo.

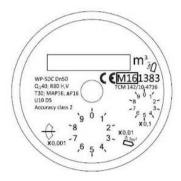
### CONTADOR WOLTMAN PARA AGUA FRÍA · ESFERA SECA

### CONSTRUCCIÓN



#### MARCADO

El marcado, conforme a la norma UNE-EN 14154-1, se muestra de forma clara e indeleble distribuida sobre la superficie del dial del dispositivo indicador y el cuerpo del contador, siendo resistente a roces.



Marcado del dispositivo indicador Contador WP-SDC

- 1 Tana
- 2 Anillo de cierre.
- 3 Relojería Copper Can.
- 4 Cesta alojamiento relojería.
- 5 Plato de presión.
- 6 Alojamiento relojería.
- 7 Tornillos de cabeza hexagonal.
- 8 Elemento de medida.
- 9 Junta tórica.
- 10 Cuerpo del contador.

Todos los componentes del contador WP-SDC están fabricados con materiales de primera calidad, que garantizan las características metrológicas a lo largo de su vida útil, todo ello dentro de lo dispuesto en el artículo 14 del Real Decreto 140/2003 y el Reglamento de la Unión Europea 305/2011 para materiales en contacto con el agua para consumo humano.

El cuerpo está fabricado en fundición con revestimiento de pintura en polvo tipo epoxi. El sistema de medición está fabricado con materiales termoplásticos no higroscópicos con superficie diseñada para evitar incrustaciones, y cuenta con cubierta y tapa para protección contra impactos, suciedad y deterioros. Cuerpo y totalizador de robusto diseño y gran resistencia.

GECONTA Medidores de Fluidos, S.L. Polígono Industrial Los Álamos C/ Sauce, 17 y 19 - 41703 Dos Hermanas (Sevilla)

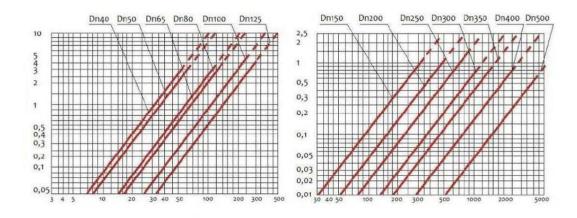
### CONTADOR WOLTMAN PARA AGUA FRÍA · ESFERA SECA

### CARACTERÍSTICAS METROLÓGICAS

CALIBRE		mm	50	65	80	100	125	150
CALIBRE		Pulgadas	2"	2 ½"	3"	4"	5"	6"
Caudal de sobrecarga	Q <sub>4</sub>	m³/h	50,00	78,75	78,75	125,00	200,00	312,50
Caudal nominal	Q <sub>3</sub>	m³/h	40,00	63,00	63,00	100,00	160,00	250,00
Caudal de transición	Q <sub>2</sub>	m³/h	0,80	1,26	1,26	2,0	3,20	5,00
Caudal mínimo	Q <sub>1</sub>	m³/h	0,50	0,79	0,79	1,25	2,00	3,125
Rango Dinámico	Q3/Q1		R80	R80	R80	R80	R80	R80
Aprobación de Modelo					TCM 142	/10 - 4736		
Lectura mínima		ı	0,5	0,5	0,5	0,5	0,5	5
Lectura máxima		m <sup>3</sup>	999.999	999.999	999.999	999.999	999,999	9.999.999
Presión Máxima Admisibl	le		MAP16	MAP16	MAP16	MAP16	MAP16	MAP16
Clase de Temperatura			T30	T30	T30	T30	T30	T30
Clase de Pérdida de Pres	sión		ΔΡ16	ΔΡ10	ΔΡ10	ΔΡ10	ΔΡ16	ΔP10
Clase de Perfil de Flujo			U10D5	U10D5	U10D5	U10D5	U10D5	U10D5

CALIBRE		mm	200	250	300	350	400	500
		Pulgadas	Pulgadas 8"	10"	12"	14"	16"	20"
Caudal máximo	Q <sub>4</sub>	m³/h	500,00	787,50	1250,00	1250,00	2000,00	3125,00
Caudal nominal	Q <sub>3</sub>	m³/h	400,00	630,00	1000,00	1000,00	1600,00	2500,00
Caudal de transición	Q <sub>2</sub>	m³/h	8,00	12,60	20,00	20,00	32,00	50,00
Caudal mínimo	Q <sub>1</sub>	m³/h	5,00	7,875	12,50	12,50	20,00	31,25
Rango Dinámico	Q3/Q1		R80	R80	R80	R80	R80	R80
Aprobación de Modelo					TCM 142	/10 - 4736		
Lectura mínima		ı	5	5	5	50	50	50
Lectura máxima		m <sup>3</sup>	9,999,999	9.999.999	9,999,999	99.999.999	99.999.999	99.999.99
Presión Máxima Admisib	le		MAP16	MAP16	MAP16	MAP16	MAP16	MAP16
Clase de Temperatura			T30	T30	T30	T30	T30	T30
Clase de Pérdida de Pre	sión		ΔΡ10	ΔP10	ΔΡ10	ΔΡ10	ΔΡ10	ΔP10
Clase de Perfil de Flujo			U10D5	U10D5	U10D5	U10D5	U10D5	U10D5

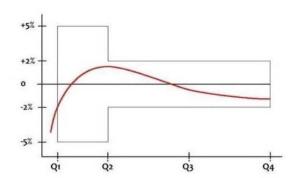
### Curva de pérdida de presión



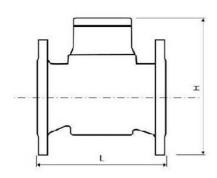
### **OMEGA SDC**

### CONTADOR WOLTMAN PARA AGUA FRÍA · ESFERA SECA

### Curva característica de error



### Dimensiones



### DIMENSIONES Y PESO

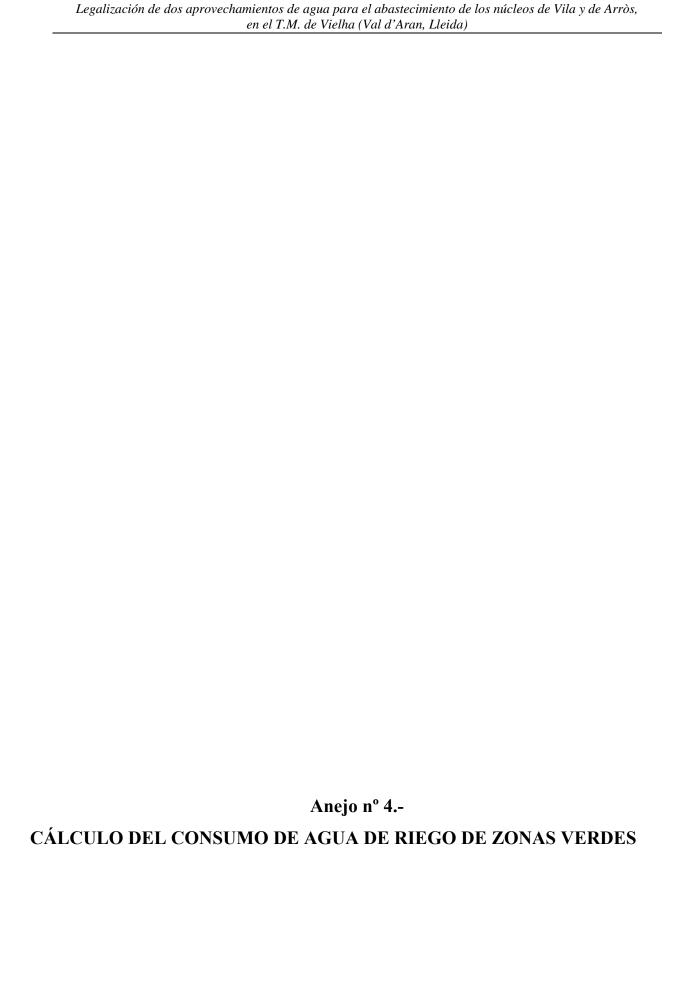
CALIBRE	mm	50	65	80	100	125	150
CALIDRE	Pulgadas	2"	2 ½"	3"	4"	5"	6"
Cuerpo		Fundición	Fundición	Fundición	Fundición	Fundición	Fundición
Longitud L	mm	200	200	225	250	250	300
Altura H	mm	252	262	272	282	297	341
Número de Talados x Tamaño		4×M16	4×M16	8 × M16	8×M16	4×M20	12 × M20
Peso	Kg	12,40	13,80	15,80	18,00	22,00	38,00

CALIBOR	mm	200	250	300	350	400	500
CALIBRE	Pulgadas	8"	10"	12"	14"	16"	20"
Cuerpo		Fundición	Fundición	Fundición	Fundición	Fundición	Fundición
Longitud L	mm	350	450	500	500	600	800
Altura H	mm	371	480	516	560	647	785
Número de Talados x Tamaño		12 × M20	12 × M24	12 × M24	16 × M24	12 × M27	20 × M30
Peso	Kg	53,10	94,80	115,00	151,00	187,00	256,00

### VALORES DE PULSO

CALIBRE		mm	50	65	80	100	125	150
CALIBRE		Pulgadas	2"	2 ½"	3"	4"	5"	6"
	K = 100	l/impulso	*	*	*			
Reed	K = 1.000	l/impulso	*	*	*			
	K = 10.000	l/impulso						
	K = 100.000	l/impulso						

CALIBRE		mm	200	250	300	350	400	500
CALIBRE		Pulgadas	8"	10"	12"	14"	16"	20"
	K = 100	l/impulso						5.
Reed	K = 1.000	l/impulso	*					
	K = 10.000	l/impulso	*	*	*	*		
	K = 100.000	l/impulso		*	*	*	*	



### 1.- Introducción

A partir de las superficies a regar y la tipología de cultivos (césped), se han calculado las necesidades hídricas mensuales.

La evapotranspiración del cultivo (ET<sub>c</sub>) se obtiene multiplicando la Evaporación del Cultivo de Referencia (ET<sub>o</sub>) por el coeficiente de cultivo (K<sub>c</sub>).

La evapotranspiración potencial del cultivo de referencia, ETo, es el parámetro comúnmente utilizado para evaluar las necesidades de evaporación y transpiración que genera el clima. La ETo depende exclusivamente del clima y se define como la cantidad de agua que se evapora, en esas condiciones climáticas, de un terreno cubierto totalmente de gramíneas o alfalfa (utilizados como cultivos de referencia) de 8 a 15 centímetros de altura uniforme, con crecimiento activo y no sometida a déficit hídrico. Existen varias fórmulas para calcularlo, siempre a partir de los parámetros climáticos. La estimación de la ETo ha sido determinada con la fórmula combinada basada en la propuesta de la FAO Penman-Monteith. Para su cálculo se han utilizado los datos climatológicos disponibles de la estación meteorológica automática situada en Das (Servicio Meteorológico de Cataluña) desde su puesta en servicio el año 2001 y que se adjuntan en el apartado 2.

Las plantas toman el agua del suelo, por lo que la cantidad de agua almacenada en el suelo a su disposición determina que ésta pueda satisfacer sus necesidades. Cada especie vegetal posee unos mecanismos para desarrollar sus funciones básicas y crecer, por lo que cada cultivo o planta (en combinación con el suelo en el que crece) utiliza una cantidad de agua distinta, ETc, evapotranspiración del cultivo. La relación entre esta última y la del cultivo de referencia se representa a través del llamado coeficiente de eficiencia en el uso del agua del cultivo, Kc, (Kc = ETc / ETo), casi siempre menor que la unidad. A su vez, cada planta consume diferentes cantidades de agua en función del momento vegetativo en el que se encuentre; en consecuencia, Kc no es constante en el tiempo. Por último, las plantas, en mayor o menor medida, son capaces de adaptar su desarrollo y estrategias de gasto en función del agua disponible en el suelo.

Para la aplicación del coeficiente de cultivo (K<sub>c</sub>) se han consultado los valores tabulados por la FAO.

Para obtener las necesidades de caudal netas es preciso el cálculo de la lluvia efectiva, que es la fracción de precipitación total utilizada para satisfacer las necesidades de agua del cultivo. En este caso se ha utilizado el método USDA SCS. El caudal neto se obtendrá de la diferencia entre la Evapotranspiración y la lluvia efectiva.

Para calcular las necesidades de caudal brutas, se han considerado los siguientes valores de rendimiento:

- Eficiencia de aplicación por aspersión o gotero : 80 %

- Eficiencia de transporte : 100 %

### 3.- Cálculo de la Evapotranspiración de Referencia (ET<sub>0</sub>)

Como ya se ha comentado en la introducción, para calcular la ET<sub>0</sub> se ha utilizado la fórmula combinada de FAO Penman-Monteith. Cuando se combinan las fórmulas encontradas para los términos aerodinámicos y de radiación se obtiene la siguiente expresión:

donde:

ET<sub>0</sub>: evaporación de referencia (mm/día)

R<sub>n</sub>: radiación neta en la superficie de la planta (MJ/m²día)

G: flujo térmico del suelo (MJ/m²día) (se aproxima al valor 0)

T : temperatura media (<sup>0</sup> C)

U<sub>2</sub> : velocidad del viento medida a 2 m de altura (m/s)

e<sub>a</sub> : vapor de saturación (Kpa)e<sub>d</sub> : presión de vapor actual (Kpa)

(e<sub>a</sub>-e<sub>d</sub>) : déficit de la presión de vapor (Kpa)

 $\Delta$  : pendiente de la curva de presión de vapor (Kpa /  $^{0}$  C)

Υ : constante psicrométrica (Kpa / <sup>0</sup> C)

900 : factor de conversión

e<sub>a</sub> : vapor de saturación (Kpa). Debe ser calculada como el promedio de la presión de saturación de vapor a la temperatura máxima media y la presión de saturación de vapor a la temperatura mínima media (en este caso serán valores mensuales). El uso la temperatura mediadel aire, en lugar del promedio de la máxima y la mínima daría lugar a subestimaciones de la presión media de saturación de vapor.

$$e_{a} = \frac{e_{0} (T_{m\acute{a}x}) + e_{0} (T_{m\acute{n}})}{2}$$
 
$$e_{0} (T_{m\acute{a}x}) = 0,611 \ exp (17,27 \ T_{m\acute{a}x} \ / \ T_{m\acute{a}x} + 237,3)$$
 
$$e_{0} (T_{m\acute{n}}) = 0,611 \ exp (17,27 \ T_{m\acute{n}} \ / \ T_{m\acute{n}} + 237,3)$$

 $e_d$ : presión de vapor actual (Kpa) es la presión de vapor de saturación a la temperatura del punto de rocío. Si no se disponen de valores de  $HR_{minima}$  y  $HR_{maxima}$  el cálculo se realizará con  $e_a$  calculada con  $T_{media}$ 

$$e_d$$
=  $e_a$  HR<sub>media</sub> (humedad relativa)  
 $e_a$  ( $T_{media}$ ) = 0,611 exp (17,27  $T_{media}$  /  $T_{media}$  + 237,3)

Δ: pendiente de la curva de presión de vapor (Kpa / <sup>0</sup> C)

Y: constante psicrométrica (Kpa / <sup>0</sup> C)

λ: calor latente (MJ/kg)

$$\lambda = 2,501 - (2,361*10^{-3}) \text{ T}$$
 T: temperatura ( $^{0}$  C)

U<sub>2</sub>: velocidad del viento medida a 2 m de altura (m/s)

En la EMA de Vielha se obtienen los resultados de velocidad del viento medida a 10 m de altura. La velocidad del viento varía con la altura siguiendo aproximadamente la ley exponencial de Hellmann:

$$v_h = v_{10} (h/10)^{\alpha}$$

v<sub>h</sub>: velocidad del viento a la altura h

v<sub>10</sub>: velocidad del viento a 10 m de altura

α: exponente de Hellmann que varía con la rugosidad del terreno

Valores del exponente de Hellmann en función de la rugosidad del terreno

Lugares llanos con hielo o hierba	a = 0,08 , 0,12
Lugares llanos (mar, costa)	a = 0,14a
Terrenos poco accidentados	a = 0,13 , 0,16
Zonas rústicas	a = 0,2
Terrenos accidentados o bosques	a = 0,2 , 0,26
Terrenos muy accidentados y ciudades	= 0,25 , 0,4

El caso que nos ocupa correspondería a lugares llanos con hielo o hierba, se ha escogido un valor medio de  $\alpha$ = 0,1. En el apartado anterior ya se ha incluído la tabla de valores de velocidades del viento a una altura de 2 metros.

R<sub>n</sub>: radiación neta en la superficie de la planta (MJ/m2día)

$$R_n = R_{ns}$$
 -  $R_{nl}$  R<sub>ns</sub>: radiación neta entrante de onda corta (MJ/m² día)  
R<sub>nl</sub>: radiación neta saliente de onda larga (MJ/m² día)

La radiación neta de onda corta R<sub>ns</sub>: es la radiación recibida por la cubierta vegetal teniendo en cuenta la pérdidas por reflexión.

$$R_{ns}$$
 =  $(1 - \alpha)$   $R_s$   $\alpha$ : albedo o coeficiente de reflexión de la cubierta, que es 0,23 para el cultivo hipotético de referencia  $R_s$ : radiación solar entrante (MJ/m² día). Valor EMA

La radiación neta de onda larga  $R_{nl}$ : es la radiación térmica que emite la vegetación y el suelo hacia la atmósfera y la radiación reflejada por la atmósfera y las nubes.

$$R_{nl} = \sigma \left( (T_{m\acute{a}x} K^4 + T_{m\acute{n}} K^4)/2 \right) \times (0.34 - 0.14 (e_a)^{1/2}) \times (1.35 (R_s/R_{so}) - 0.35)$$

Donde:

R<sub>nl</sub>: radiación neta de onda larga (MJ/m² día)

 $\sigma$  : constante de Stefan-Boltzmann (4,903 x  $10^{-9}$  MJ/m<sup>2</sup>K<sup>4</sup>dia

T<sub>máx</sub>: temperatura máxima en un periodo de 24 horas (K)
 T<sub>mín</sub>: temperatura máxima en un periodo de 24 horas (K)

e<sub>d</sub>: presión de vapor real (Kpa)

R<sub>s</sub>/R<sub>so</sub>: radiación relativa de onda corta (factor)

 $R_s$  : radiación solar medida o calculada (MJ/m²día)  $R_{so}$  : radiación calculada con cielo despejado (MJ/m²día)

R<sub>so</sub>: radiación calculada con cielo despejado

$$R_{so} = 0.75 R_a$$
  $R_a$ : radiación extraterrestre (MJ/m<sup>2</sup> día)

La radiación extraterrestre R<sub>a</sub> es la radiación solar diaria que se recibe sobre una superficie horizontal situada en el límite superior de la atmósfera.

A continuación se adjuntan las siguientes tablas:

- Valores de radiación extraterrestre diaria para diferentes latitudes para el día 15vo del mes. (La latitud de Das es de 42º)
- ➤ Resultados mensuales de la Radiación Neta R<sub>n</sub>, promediando los datos climatológicos de los 8 años disponibles.
- ➤ Resultados mensuales de la Evapotranspiración de referencia, promediando los datos climatológicos de los 8 años disponibles.

Radiación extraterrestre diaria (Ra) para diferentes latitudes para el día 15vo del mes¹

$$R_{a} = \frac{24 * 60}{\pi} G_{sc} d_{r} \left[ \omega_{s} \sin(\varphi) \sin(\delta) + \cos(\varphi) \cos(\delta) \sin(\omega) \right]$$
 (Ec. 21)

(valores en MJ m-2 día-1)2

					Hemisfe	rio Norte	,					Lat.						Hemisf	erio Sur					
Ene.	Feb.	Marzo	Abril	Mayo	Junio	Julio	Ago.	Sep.	Oct.	Nov.	Dic	grad.	Ene.	Feb.	Marzo	Abril	Mayo	Junio	Julio	Ago.	Sep.	Oct.	Nov.	Dic
0,0	2,6	10,4	23,0	35,2	42,5	39,4	28,0	14,9	4,9	0,1	0,0	70	41,4	28,6	15,8	4,9	0,2	0,0	0,0	2,2	10,7	23,5	37,3	45,3
0,1	3,7	11,7	23,9	35,3	42,0	38,9	28,6	16,1	6,0	0,7	0,0	68	41,0	29,3	16,9	6,0	0,8	0,0	0,0	3,2	11,9	24,4	37,4	44,7
0,6	4,8	12,9	24,8	35,6	41,4	38,8	29,3	17,3	7,2	1,5	0,1	66	40,9	30,0	18,1	7,2	1,5	0,1	0,5	4,2	13,1	25,4	37,6	44,1
1,4	5,9	14,1	25,8	35,9	41,2	38,8	30,0	18,4	8,5	2,4	0,6	64	41,0	30,8	19,3	8,4	2,4	0,6	1,2	5,3	14,4	26,3	38,0	43,9
2,3	7,1	15,4	26,6	36,3	41,2	39,0	30,6	19,5	9,7	3,4	1,3	62	41,2	31,5	20,4	9,6	3,4	1,2	2,0	6,4	15,5	27,2	38,3	43,9
3,3	8,3	16,6	27,5	36,6	41,2	39,2	31,3	20,6	10,9	4,4	2,2	60	41,5	32,3	21,5	10,8	4,4	2,0	2,9	7,6	16,7	28,1	38,7	43,9
4,3	9,6	17,7	28,4	37,0	41,3	39,4	32,0	21,7	12,1	5,5	3,1	58	41,7	33,0	22,6	12,0	5,5	2,9	3,9	8,7	17,9	28,9	39,1	44,0
5,4	10,8	18,9	29,2	37,4	41,4	39,6	32,6	22,7	13,3	6,7	4,2	56	42,0	33,7	23,6	13,2	6,6	3,9	4,9	9,9	19,0	29,8	39,5	44,1
6,5	12,0	20,0	30,0	37,8	41,5	39,8	33,2	23,7	14,5	7,8	5,2	54	42,2	34,3	24,6	14,4	7,7	4,9	6,0	11,1	20,1	30,6	39,9	44,3
7,7	13,2	21,1	30,8	38,2	41,6	40,1	33,8	24,7	15,7	9,0	6,4	52	42,5	35,0	25,6	15,6	8,8	6,0	7,1	12,2	21,2	31,4	40,2	44,4
8,9	14,4	22,2	31,5	38,5	41,7	40,2	34,4	25,7	16,9	10,2	7,5	50	42,7	35,6	26,6	16,7	10,0	7,1	8,2	13,4	22,2	32,1	40,6	44,5
10,1	15,7	23,3	32,2	33,8	41,8	40,4	34,9	26,6	18,1	11,4	8,7	48	42,9	36,2	27,5	17,9	11,1	8,2	9,3	14,6	23,3	32,8	40,9	44,5
113	16,9	24,3	32,9	39,1	41,9	40,6	35,4	27,5	19,2	12,6	9,9	46	43,0	36,7	28,4	19,0	12,3	9,3	10,4	15,7	24,3	33,5	41,1	44,6
12,5	18,0	25,3	33,5	39,3	41,9	40,7	35,9	28,4	20,3	13,9	11,1	44	43,2	37,2	29,3	20,1	13,5	10,5	11,6	16,8	25,2	34,1	41,4	44,6
13,8	19,2	26,3	34,1	39,5	41,9	40,8	36,3	29,2	21,4	15,1	12,4	42	43,3	37,7	30,1	21,2	14,6	11,6	12,8	18,0	26,2	34,7	41,6	44,6
15,0	20,4	27,2	34,7	39,7	41,9	40,8	36,7	30,0	22,5	16,3	13,6	40	43,4	38,1	30,9	22,3	15,8	12,8	13,9	19,1	27,1	35,3	41,8	44,6
16,2	21,5	28,1	35,2	39,9	41,8	40,8	37,0	30,7	23,6	17,5	14,8	38	43,4	38,5	31,7	23,3	16,9	13,9	15,1	20,2	28,0	35,8	41,9	44,5
17,5	22,6	29,0	35,7	40,0	41,7	40,8	37,4	31,5	24,6	18,7	16,1	36	43,4	38,9	32,4	24,3	18,1	15,1	16,2	21,2	28,8	36,3	42,0	44,4
18,7	23,7	29,9	36,1	40,0	41,6	40,8	37,6	32,1	25,6	19,9	17,3	34	43,4	39,2	33,0	25,3	19,2	16,2	17,4	22,3	29,6	36,7	42,0	44,3
19,9	24,8	30,7	35,5	40,0	41,4	40,7	37,9	32,8	26,6	21,1	18,5	32	43,3	39,4	33,7	26,3	20,3	17,4	18,5	23,3	30,4	37,1	42,0	44,1
21,1	25,8	31,4	36,8	40,0	41,2	40,6	38,0	33,4	27,6	22,2	19,8	30	43,1	39,6	34,3	27,2	21,4	18,5	19,6	24,3	31,1	37,5	42,0	43,9
22,3	26,8	32,2	37,1	40,0	40,9	40,4	38,2	33,9	28,5	23,3	21,0	28	43,0	39,8	34,8	28,1	22,5	19,7	20,7	25,3	31,8	37,8	41,9	43,6
23,4	27,8	32,8	37,4	39,9	40,6	40,2	38,3	34,5	29,3	24,5	22,2	26	42,8	39,9	35,3	29,0	23,5	20,8	21,8	26,3	32,5	38,0	41,8	43,3
24,6	28,8	33,5	37,6	39,7	40,3	39,9	38,3	34,9	30,2	25,5	23,3	24	42,5	40,0	35,8	29,8	24,6	21,9	22,9	27,2	33,1	38,3	41,7	43,0
25,7	29,7	34,1	37,8	39,5	40,0	39,6	38,4	35,4	31,0	26,6	24,5	22	42,2	40,1	36,2	30,6	25,6	23,0	24,0	28,1	33,7	38,4	41,4	42,6
26,8	30,6	34,7	37,9	39,3	39,5	39,3	38,3	35,8	31,8	27,7	25,6	20	41,9	40,0	36,6	31,3	26,6	24,1	25,0	28,9	34,2	38,6	41,2	42,1
27,9	31,5	35,2	38,0	39,0	39,1	38,9	38,2	36,1	32,5	28,7	26,8	18	41,5	40,0	37,0	32,1	27,5	25,1	26,0	29,8	34,7	38,7	40,9	41,7
28,9	32,3	35,7	38,1	38,7	38,6	38,5	38,1	36,4	33,2	29,6	27,9	16	41,1	39,9	37,2	32,8	28,5	26,2	27,0	30,6	35,2	38,7	40,6	41,2
29,9	33,1	36,1	38,1	38,4	38,1	38,1	38,0	36,7	33,9	30,6	28,9	14	40,6	39,7	37,5	33,4	29,4	27,2	27,9	31,3	35,6	38,7	40,2	40,6
30,9	33,8	36,5	38,0	38,0	37,6	37,6	37,8	36,9	34,5	31,5	30,0	12	40,1	39,6	37,7	34,0	30,2	28,1	28,9	32,1	36,0	38,6	39,8	40,0
31,9	34,5	36,9	37,9	37,6	37,0	37,1	37,5	37,1	35,1	32,4	31,0	10	39,5	39,3	37,8	34,6	31,1	29,1	29,8	32,8	36,3	38,5	39,3	39,4
32,8	35,2	37,2	37,8	37,1	36,3	36,5	37,2	37,2	35,6	33,3	32,0	8	38,9	39,0	37,9	35,1	31,9	30,0	30,7	33,4	36,6	38,4	38,8	38,7
33,7	35,8	37,4	37,6	36,6	35,7	35,9	36,9	37,3	36,1	34,1	32,9	6	38,3	38,7	38,0	35,6	32,7	30,9	31,5	34,0	36,8	38,2	38,2	38,0
34,6	36,4	37,6	37,4	36,0	35,0	35,3	36,5	37,3	36,6	34,9	33,9	4	37,6	38,3	38,0	36,0	33,4	31,8	32,3	34,6	37,0	38,0	37,6	37,2
35,4	37,0	37,8	37,1	35,4	34,2	34,6	36,1	37,3	37,0	35,6	34,8	2	36,9	37,9	38,0	36,4	34,1	32,6	33,1	35,2	37,1	37,7	37,0	36,4
36,2	37,5	37,9	36,8	34,8	33,4	33,9	35,7	37,2	37,4	36,3	35,6	0	36,2	37,5	37,9	36,8	34,8	33,4	33,9	35,7	37,2	37,4	36,3	35,6

<sup>&</sup>lt;sup>1</sup> Los valores de R<sub>2</sub> durante el día15<sup>∞</sup> del mes, proveen una buena estimación (error <1%) de R₂ promediada de todos los días del mes. Solamente en casos de latitudes muy elevadas (mayores a 55° N o S) y durante los meses invernales, las desviaciones podrían ser mayores al 1 %.

Fuente: Evapotranspiración de cultivo. Guias para la determinación de los requerimientos de agua de los cultivos. Estudio FAO Riego y Drenaje 56.

<sup>&</sup>lt;sup>2</sup> Los valores pueden ser convertidos a sus equivalentes en mm día-1 si se dividen por Lambda = 2,45.

					RAD	IACIÓN N	IETA M	ENSUA	L R <sub>n</sub> (PROI	MEDIC	ÃA 8 C	IOS)				
	Rs	α	Rns	σ	Tmáx (C)	Tmáx (K)	Tmín (C)	Tmín (K)	ed	Ra	Rso				Rnl	Rn
ENERO	8,6	0,23	6,61	0,000000004903	8,9	282,10	-6,1	267,02	0,457319	13,8	10,4	5.708.325.987,3	0,2453	0,7701	5,29	1,32
FEBRERO	11,9	0,23	9,19	0,000000004903	10,0	283,20	-5,2	267,97	0,470500	19,2	14,4	5.794.371.050,8	0,2440	0,7691	5,33	3,86
MARZO	16,4	0,23	12,65	0,000000004903	13,5	286,65	-3,0	270,17	0,556365	26,3	19,7	6.039.692.773,8	0,2356	0,7741	5,40	7,25
ABRIL	18,9	0,23	14,57	0,000000004903	15,7	288,87	0,2	273,32	0,732497	34,1	25,6	6.272.160.344,7	0,2202	0,6490	4,39	10,18
MAYO	21,7	0,23	16,69	0,000000004903	19,5	292,65	3,4	276,60	0,953711	39,5	29,6	6.593.921.538,0	0,2033	0,6377	4,19	12,50
JUNIO	24,2	0,23	18,61	0,000000004903	24,5	297,65	6,8	279,91	1,215429	41,9	31,4	6.993.781.997,6	0,1857	0,6885	4,38	14,23
JULIO	25,3	0,23	19,50	0,000000004903	27,3	300,41	8,1	281,25	1,260833	40,8	30,6	7.200.602.788,2	0,1828	0,7673	4,95	14,55
AGOSTO	21,9	0,23	16,84	0,000000004903	27,8	301,00	8,7	281,85	1,325356	36,3	27,2	7.259.333.222,7	0,1788	0,7347	4,68	12,17
SEPTIEM	17,7	0,23	13,60	0,000000004903	22,8	295,97	5,2	278,40	1,082173	29,2	21,9	6.840.381.072,1	0,1944	0,7388	4,82	8,78
OCTUBRE	12,9	0,23	9,89	0,000000004903	17,8	290,96	1,6	274,80	0,838860	21,4	16,1	6.434.621.790,1	0,2118	0,7308	4,88	5,01
NOVIEM	8,5	0,23	6,55	0,000000004903	11,6	284,79	-2,3	270,85	0,626500	15,1	11,3	5.979.532.543,6	0,2292	0,6632	4,46	2,09
DICIEMB	7,0	0,23	5,37	0,000000004903	7,8	281,00	-5,2	267,94	0,477644	12,4	9,3	5.694.150.871,8	0,2432	0,6625	4,50	0,87

							EVA	POTRANS	PIRACIÓI	N DE REF	ERENCIA	MENSU	AL ET <sub>0</sub> (F	PROMEDI	O 8 AÑO	S)				
	Tmáx	Tmín	т	Р	u2	HR	Rn	ea	(Tmáx, Tm	ıín)	00 (T)	ed	Δ	λ	Υ				Eto	Eto
	ттах	ımın	'	Ρ	uz	пк	KII	ea (T max)	ea (T min)	ea promig	ea (T)	ea	Δ	^	ı				(mm/dia)	(mm/mes)
ENERO	8,9	-6,1	0,5	87,6	1,8	72,4	1,32	1,143596	0,386282	0,764939	0,631875	0,457319	0,055451	2,499909	0,057135	0,029971	0,104031	0,147523	0,91	28,16
FEBRERO	10,0	-5,2	1,9	87,5	2,5	67,4	3,86	1,231455	0,415353	0,823404	0,698331	0,470500	0,058999	2,496634	0,057110	0,092937	0,165042	0,164668	1,57	43,87
MARZO	13,5	-3,0	4,9	87,6	2,7	64,4	7,25	1,546714	0,490244	1,018479	0,864257	0,556365	0,071172	2,489525	0,057368	0,210436	0,228446	0,180432	2,43	72,97
ABRIL	15,7	0,2	8,0	87,4	2,7	68,4	10,18	1,785748	0,618264	1,202006	1,071294	0,732497	0,081879	2,482179	0,057377	0,340013	0,230484	0,191363	2,98	89,44
MAYO	19,5	3,4	11,5	87,7	2,5	70,4	12,50	2,265861	0,781876	1,523869	1,355185	0,953711	0,100903	2,473919	0,057757	0,514552	0,260542	0,207770	3,73	115,65
JUNIO	24,5	6,8	15,6	87,8	2,3	68,5	14,23	3,073358	0,985112	2,029235	1,774348	1,215429	0,130006	2,464155	0,058085	0,754866	0,337259	0,233276	4,68	140,45
JULIO	27,3	8,1	17,6	87,9	2,6	62,6	14,55	3,619152	1,079532	2,349342	2,013306	1,260833	0,148176	2,459464	0,058257	0,879544	0,503683	0,257233	5,38	166,70
AGOSTO	27,8	8,7	17,9	87,9	2,1	64,8	12,17	3,745539	1,124416	2,434977	2,046882	1,325356	0,153262	2,458845	0,058266	0,760837	0,423653	0,253480	4,67	144,86
SEPTIEM	22,8	5,2	13,6	87,9	2,1	69,6	8,78	2,778643	0,887169	1,832906	1,554289	1,082173	0,119355	2,468993	0,058003	0,427768	0,283798	0,218282	3,26	97,80
OCTUBRE	17,8	1,6	9,2	87,6	2,1	72,1	5,01	2,038844	0,687769	1,363306	1,163065	0,838860	0,091955	2,479318	0,057623	0,188022	0,205137	0,191276	2,06	63,72
NOVIEM	11,6	-2,3	4,0	87,5	1,9	76,9	2,09	1,368705	0,515503	0,942104	0,814960	0,626500	0,066293	2,491501	0,057216	0,056489	0,108629	0,159530	1,04	31,05
DICIEMB	7,8	-5,2	0,5	87,5	1,9	75,3	0,87	1,061301	0,414170	0,737735	0,634743	0,477644	0,053451	2,499761	0,057084	0,019011	0,094617	0,148126	0,77	23,78

#### 4.- Coeficiente de cultivo

Para calcular la evapotranspiración de cultivo bajo condiciones estándar  $ET_c$  se realiza a través del coeficiente de cultivo  $K_c$ , donde los efectos de las condiciones del tiempo atmosférico son incorporados en la  $ET_o$  y las características del cultivo son incorporadas en el coeficiente  $K_c$  ( $ET_c = K_c$  x  $ET_o$ ).

El procedimiento general de cálculo de la evapotranspiración del cultivo es el siguiente:

- Identificar las etapas de desarrollo del cultivo, determinando la duración de cada etapa y seleccionando los valores correspondientes de K<sub>c</sub>
- Ajustar los valores de K<sub>c</sub> seleccionados según la frecuencia de humedecimiento o las condiciones climáticas durante cada etapa
- Construir la curva del coeficiente de cultivo (la cual permite la determinación de K<sub>c</sub> para cualquier etapa durante el período de desarrollo
- Calcular ET<sub>c</sub> como el producto de ET<sub>o</sub> y K<sub>c</sub>

La publicación de la serie Riego y Drenaje de la FAO No 24 incluye duraciones generales para las cuatro etapas de crecimiento de distintos cultivos, así como la duración total de la temporada de crecimiento de cada cultivo, para distintos tipos de clima y diferentes localidades, a continuación se adjuntan estos valores correspondientes al cultivo de la alfalfa con corte continuo en el caso de Europa, con crecimiento de marzo a noviembre.

Durante el período de crecimiento del cultivo, la variación del coeficiente de cultivo  $K_c$  expresa los cambios en la vegetación y en el grado de cobertura del suelo. Esta variación del coeficiente  $K_c$  a lo largo del crecimiento del cultivo está representada por la curva del coeficiente de cultivo. Para describir y construir la curva se necesitan solamente tres valores de  $K_c$ : los coeficientes a la etapa inicial ( $K_{cini}$ ), la etapa de mediado de temporada ( $K_{cmed}$ ) y la etapa final ( $K_{cfin}$ ).

Finalmente los valores adoptados por quincenas han sido los siguientes, teniendo en cuenta que la parada de crecimiento del cultivo se produce por heladas (período considerado 2ª quincena Noviembre-1ª quincena Marzo):

PER	IODO	
ENERO	1ª quincena	0.00
EINERO	2ª quincena	0.00
TEDDEDO.	1ª quincena	0.00
FEBRERO	2ª quincena	0.00
N4AD70	1ª quincena	0.00
MARZO	2ª quincena	0.40
ABRIL	1ª quincena	0.95
ADRIL	2ª quincena	0.95
BAANO	1ª quincena	0.95
MAYO	2ª quincena	0.95
	1ª quincena	0.95
JUNIO	2ª quincena	0.95
JULIO	1ª quincena	0.95
JOLIO	2ª quincena	0.95
AGOSTO	1ª quincena	0.95
AGOSTO	2ª quincena	0.95
SEPTIEMBRE	1ª quincena	0.95
JEI TIEIVIDIKE	2ª quincena	0.40
OCTUBRE	1ª quincena	0.40
30.02.12	2ª quincena	0.40
NOVIEMBRE	1ª quincena	0.40
	2ª quincena	0.00
DICIEMBRE	1º quincena	0.00
	2ª quincena	0.00

Para obtener las necesidades de caudal netas es preciso el cálculo de la lluvia efectiva, que es la fracción de precipitación total utilizada para satisfacer las necesidades de agua del cultivo. En este caso se ha utilizado en método USDA SCS. El caudal neto se obtendrá de la diferencia entre la Evapotranspiración y la lluvia efectiva.

### 5.- Lluvia efectiva

La precipitación efectiva es la fracción de precipitación total utilizada para satisfacer las necesidades de agua del cultivo, quedando excluídas la infiltración profunda, la escorrentía superficial y la evaporación de la superficie del suelo.

En este caso se ha utilizado en método USDA SCS (P):

$$\begin{split} P_e &= P_t \ (125 - (0.2 \ P_t / 125)) \quad \text{ para } P_t < 250 \ mm \\ P_e &= 125 + 0.1 \ P_t \qquad \qquad \text{para } P_t < 250 \ mm \end{split}$$

donde:

P<sub>e</sub>: precipitación efectiva mensual P<sub>t</sub>: precipitación total mensual El caudal neto se obtendrá de la diferencia entre la Evapotranspiración y la lluvia efectiva.

### 6.- Caudal bruto

Para calcular las necesidades de caudal brutas, se han considerado los siguientes valores de rendimiento:

Eficiencia de aplicación por aspersión o gotero : 80 %
Eficiencia de transporte : 100 %

### 7.- Dotaciones y consumos característicos de riego agrícola.

Para una superficie de 0,0804 Ha, con una plantación de césped, se obtienen los siguientes valores de dotaciones por cultivo, consumo anual en m<sup>3</sup> y caudal medio equivalente referido al período de un año:

		CONSUMO AN	UAL Y CAUDAL	MEDIO EQUIV	ALENTE
CULTIVO	SUPERFICIE (Ha)	UNITARIO	O por Ha	тоти	<b>AL</b>
		mm/Ha año	m3/Ha año	m3/año	I/s año
Césped	0.0804	447.07	4470.70	359.45	0.009

Para la comprobación de las necesidades de consumo de agua de riego estimadas se utilizan, como referencia, las dotaciones de agua indicadas en el anejo del Real Decreto 1/2016, de 8 de enero, por el que se aprueba la revisión de los Planes Hidrológicos de las demarcaciones hidrográficas del Cantábrico Occidental, Guadalquivir, Ceuta, Melilla, Segura y Júcar, y de la parte española de las demarcaciones hidrográficas del Cantábrico Oriental, Miño-Sil, Duero, Tajo, Guadiana y Ebro. En el apéndice 8.- Dotaciones y necesidades hídricas del Anejo XII.-Plan Hidrológico de la parte española de la DH del Ebro (2015- 2021) se indican las necesidades hidrícas máximas de riego por comarcas y cultivos (8.4), entre otras.

Para la comarca de la Val d'Aran, en el apéndice 8.4 del RD 1/2016, se indican las siguientes necesidades hídricas para el cultivo de referencia de la Alfafa:

Apéndice 8.4.4. Necesidades hídricas máximas de riego por comarcas y cultivos (4).

Torrecilla en Cameros					4.670						
Urgell					6.120	3.680					
Val D'aran					3.650						
Valderrobres			5.350			3.500		6.890			
Villalba de Losa		2.770							1.500		
Villarcayo		2.960			3.970				1.800		
Vitoria					3.670						
Zaragoza	1.830		6.480	5.080	6.850	4.160					3.220
Zuera				5.120	6.910	4.180					

En la tabla anterior se comprueba que las necesidades hídricas brutas estimadas para el cultivo de la alfalfa son inferiores a las proprocionadas por el Plan Hidrológico:

Necesidad neta estimada < Dotación Plan Hidrológico

 $3.576,60 \text{ m}^3/\text{Ha/año} < 3.650 \text{ m}^3/\text{Ha/año}$ 

En la tabla siguiente se muestra para el mes de máximo consumo correspondiente al mes de julio, un volumen máximo a extraer de 115.60 m³/mes (3.73 m³/día) con una punta de caudal bruto de 0.043 l/s, para la superficie total de 0.804 Has.

			NE	CESIDAL	DES BRU	JTAS (n	n3/año)					
octubre	noviembre	diciembre	enero	febrero	marzo	abril	mayo	junio	julio	agosto	septiembre	AÑO
0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	15.307	38.418	78.592	115.600	83.439	28.091	359.45

				NECESID	ADES B	RUTAS	(I/s)						
octubre noviembre diciembre enero febrero marzo abril mayo junio julio agosto septiembre Aĥ													
0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.006	0.014	0.030	0.043	0.031	0.011	0.011	

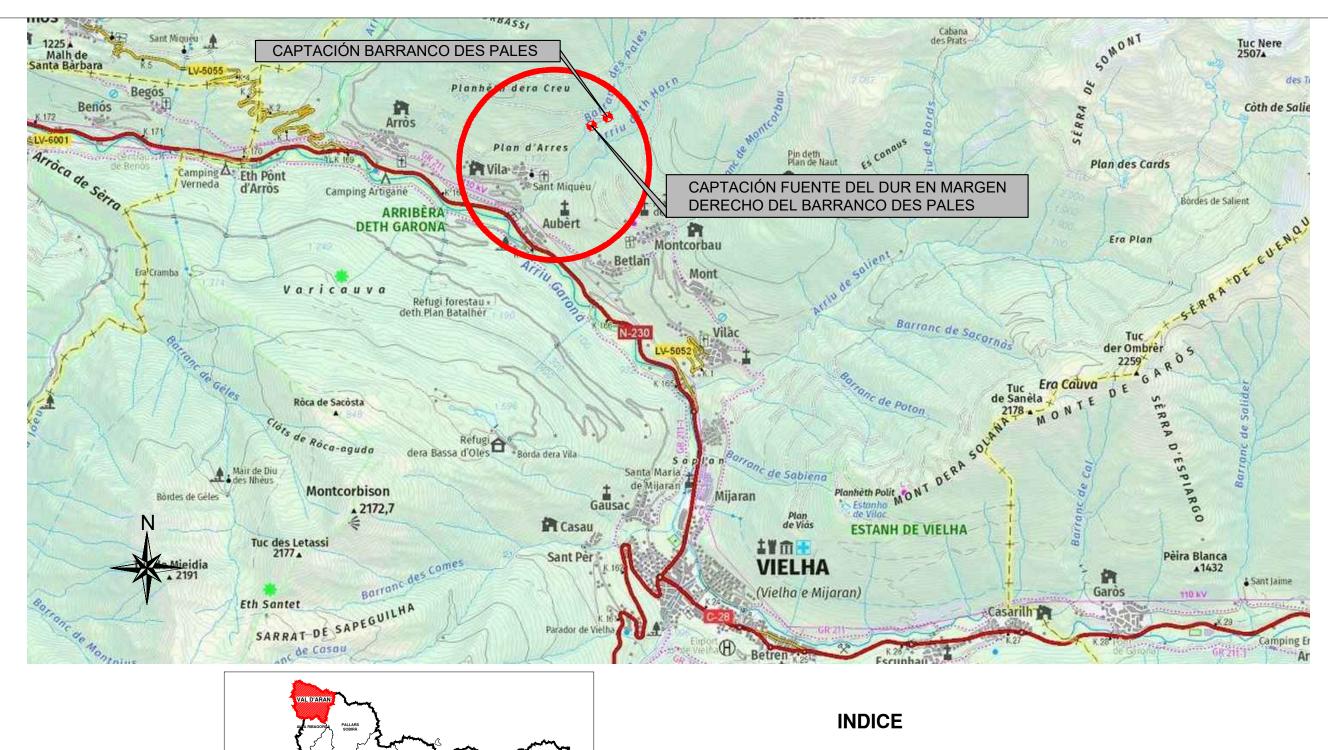
A continuación se adjuntan los cálculos de caudales y necesidades hídricas según la metodología expuesta del USDA SCS.

								Eva	apotran	spiració	n de re	ferencia	a; ETo (	Penmai	n-Monte	ith, FA	D)								
	octi	ubre	novie	mbre	dicie	mbre	en	его	feb	rero	ma	rzo	at	oril	ma	ayo	jur	iio	ju	lio	ago	osto	septio	embre	AÑO
	63	.72	31	.05	23	.78	28	.16	43	.87	72	.97	89	.44	115	5.65	140	.45	16	6.70	14	4.86	97	.80	1018.43
											Coefic	iente d	e cultiv	o; Kc											ľ
Cultivo	octi	ubre	novie	embre	dicie	mbre	en	ero	feb	rero	ma	rzo	at	oril	ma	ayo	jur	nio	ju	lio	ago	osto	seption	embre	ĺ
Guille	quinc	quinc	1ª quinc	2ª quinc	1" quinc	2ª quinc	1ª quinc	2" quinc	1ª quinc	2" quinc	1" quinc	2ª quinc	1* quinc	2" quinc	1ª quinc	2ª quinc	1" quinc	2" quinc	1ª quinc	2" quinc	1ª quinc	quinc	1ª quinc	2" quinc	
Césped	0.40	0.40	0.40	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.40	0.40	0.95	0.95	0.95	0.95	0.95	0.95	0.95	0.95	0.95	0.95	0.40	
									Εν	apotra	nspirac	ión de d	cultivo;	ETc = E	To x K	;									ĺ
Cultivo	octi	ubre	novie	mbre	dicie	mbre	en	ero	feb	rero	ma	rzo	at	oril	ma	ayo	jur	nio	ju	lio	ago	osto	septio	embre	(Inches)
Guidvo	1ª quinc	quinc	1ª quinc	2ª quinc	1ª quinc	2ª quinc	1ª quinc	2" quinc	1ª quinc	2ª quinc	1ª quinc	2" quinc	1* quinc	2" quinc	1ª quinc	2" quinc	quinc	2ª quinc	1ª quinc	2" quinc	quinc	2º quinc	1ª quinc	2" quinc	AÑO
Césped	12.74	12.74	6.21	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	14.59	17.89	42.48	54.93	54.93	66.71	66.71	79.18	79.18	68.81	68.81	46.45	19.56	711.95
											Lluvia	efectiva	a; Pe (U	SDA)											
	octi	ubre	novie	mbre	dicie	mbre	en	ero	feb	rero	ma	rzo	al	oril	ma	ayo	jur	nio	ju	lio	ago	osto	seption	embre	AÑO
	46	.80	40	.45	23	.23	13	.26	16	.57	41	.37	54	.50	71	.64	55.	.23	43	.34	54	1.59	38	.06	499.04
										Neces	idades	Netas;	Nn = E1	Гс - Ре (	mm)										
Cultivo	octi	ubre	novie	mbre	dicie	mbre	en	ero	feb	rero	ma	rzo	at	oril	ma	ayo	jur	nio	ju	lio	ago	osto	septio	embre	
Guille	quinc	quinc	1ª quinc	2ª quinc	1ª quinc	quinc	1ª quinc	2ª quinc	1ª quinc	2ª quinc	1ª quinc	2ª quinc	1ª quinc	2ª quinc	quinc	2ª quinc	1ª quinc	2ª quinc	1ª quinc	2ª quinc	1ª quinc	2ª quinc	1ª quinc	2ª quinc	AÑO
Césped	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	15.23	19.11	19.11	39.10	39.10	57.51	57.51	41.51	41.51	27.42	0.53	357.66
RIEGO											Eficier	icia apl	icación	(Efa)											
Aspersión	0.	80	0.	80	0.	80	0.	80	0.	80	0.	80	0.	80	0.	80	0.8	80	0.	80	0.	.80	0.	80	1

										Neces	idades	Brutas;	Nn / Ef	a (mm/	mes)										
	octi	octubre		noviembre		diciembre		enero		febrero		marzo		abril		mayo		junio		julio		agosto		septiembre	
	1a	24	14	2"	18	24	1ª	24	1 <sup>a</sup>	24	18	24	1 <sup>a</sup>	24	1ª	24	18	24	1 <sup>a</sup>	24	1 <sup>a</sup>	24	1ª	2ª	AÑO
Cultivo	quinc	quinc	quinc	quinc	quinc	quinc	quinc	quinc	quinc	quinc	quinc	quinc	quinc	quinc	quinc	quinc	quinc	quinc	quinc	quinc	quinc	quinc	quinc	quinc	
Césped	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	19.04	23.89	23.89	48.88	48.88	71.89	71.89	51.89	51.89	34.28	0.66	447.07
CULTIVO	DISTRI	BUCIÓN	1	12				5						100	6.6	-					-				
Césped	10	0%	1																						
0	_											J D		/\											İ
	octi	uhre	novie	mhre	dicie	mhre	en	ero	feh		lecesida					21/0	inr	io	in	lio	l ago	sto	senti	embre	
	octi	ubre	novie	embre	dicie	mbre	ene 1ª	ero	feb	rero	ma 1ª			m/mes) oril I 2ª		ayo	jur 1a	nio 🥦	ju 1ª	lio	ago	sto	septi	embre	ANV
Cultivo	octi 1ª quinc	2ª	1ª	2ª	1ª	2ª	1 <sup>a</sup>	2ª	1ª	rero 2ª	ma 1ª	rzo 2ª	ab 1ª	oril 2ª	ma 1ª	2ª	18	2ª	1ª	2ª	1ª	2ª	18	embre 2ª quinc	ANY
	10	2ª	1ª	2ª	1ª	2ª	1 <sup>a</sup>	2ª	1ª	rero 2ª	ma 1ª	rzo 2ª	ab 1ª	oril 2ª	ma 1ª	2ª quinc	1ª quinc	2ª quinc	1ª quinc	2ª quinc	1ª	2ª quinc	18	2ª quinc	20000000
Cultivo Césped TOTAL QUINCENA	1ª quinc	2ª quinc	1ª quinc	2ª quinc	1ª quinc	2ª quinc	1ª quinc	2ª quinc	1ª quinc	rero 2ª quinc	ma 1ª quinc	rzo 2ª quinc	ab 1ª quinc	oril 2ª quinc	1ª quinc	2ª quinc 23.89	1ª quinc	2ª quinc 48.88	1ª quinc 71.89	2ª quinc 71.89	1ª quinc	<b>2ª quinc</b> 51.89	1 <sup>a</sup> quinc 34.28	2ª quinc 0.66	2,09.63
Césped	1ª quinc	quinc 0.00	1ª quinc 0.00	2ª quinc	1ª quinc 0.00	2ª quinc 0.00	1ª quinc 0.00	2ª quinc 0.00	1ª quinc 0.00	rero 2ª quinc 0.00	ma 1ª quinc 0.00	2ª quinc 0.00	quinc 0.00	quinc 19.04	1ª quinc 23.89	2ª quinc 23.89	quinc 48.88	2ª quinc 48.88	1ª quinc 71.89	2ª quinc 71.89	quinc 51.89	<b>2ª quinc</b> 51.89	1 <sup>a</sup> quinc 34.28	2ª quinc 0.66	447.07
Césped TOTAL QUINCENA	1ª quinc 0.00 0.00 0.00	<b>quinc</b> 0.00 0.00	1ª quinc 0.00 0.00	<b>quinc</b> 0.00 0.00 0.00	1ª quinc 0.00 0.00 0.00	2ª quinc 0.00 0.00	1ª quinc 0.00 0.00	<b>2ª</b> <b>quinc</b> 0.00 0.00 0.00	1ª quinc 0.00 0.00 0.00	2ª quinc 0.00 0.00	ma 1ª quinc 0.00 0.00	2 <sup>4</sup> quinc 0.00 0.00 0.00	0.00 0.00 0.00	2ª quinc 19.04	1ª quinc 23.89 23.89 1.59	quinc 23.89 23.89	1ª quinc 48.88 48.88	<b>2ª</b> <b>quinc</b> 48.88 48.88 3.26	1ª quinc 71.89 71.89 4.79	<b>quinc</b> 71.89 71.89	1 <sup>a</sup> quinc 51.89 51.89 3.46	2ª quinc 51.89 51.89	1 <sup>a</sup> quinc 34.28 34.28 2.29	2ª quinc 0.66 0.66	447.07

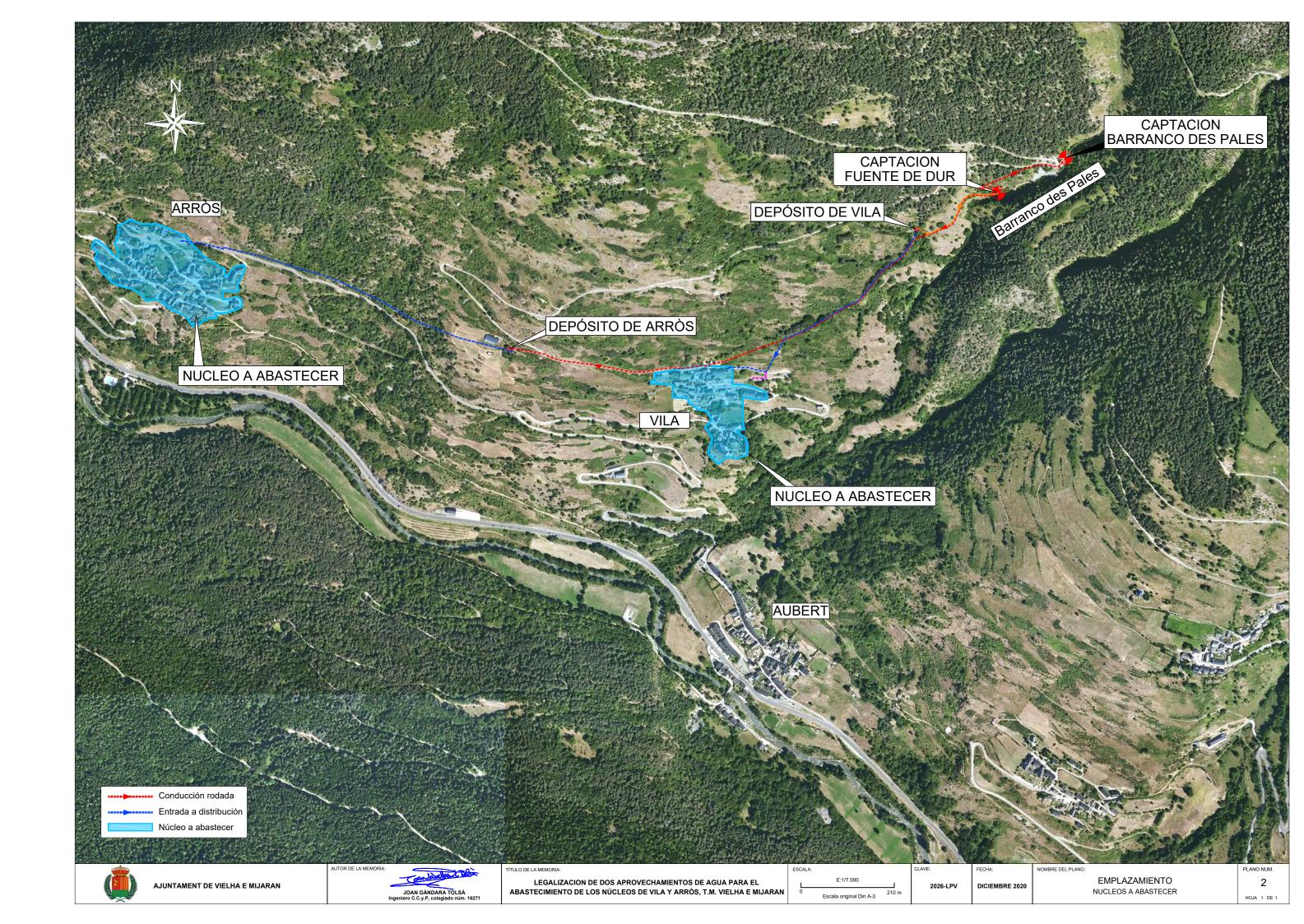
	NECESIDADES BRUTAS (m3/año)															
	octubre	noviembre	diciembre	enero	febrero	marzo	abril	mayo	junio	julio	agosto	septiembre	AÑO			
REGABLE	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	15.307	38.418	78.592	115.600	83.439	28.091	359.45			
			en e			NECESIDADES	BRUTAS (I/s)			H-S <sub>2</sub>	1-97					
	octubre	noviembre	diciembre	enero	febrero	marzo	abril	mayo	junio	julio	agosto	septiembre	AÑO			
REGABLE	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.006	0.014	0.030	0.043	0.031	0.011	0.011			
					N	ECESIDADES N	IETAS (m3/año	)								
	octubre	noviembre	diciembre	enero	febrero	marzo	abril	mayo	junio	julio	agosto	septiembre	AÑO			
REGABLE	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	12.246	30.734	62.873	92.480	66.751	22.473	287.56			
		NECESIDADES NETAS (I/s)														
	octubre	noviembre	diciembre	enero	febrero	marzo	abril	mayo	junio	julio	agosto	septiembre	AÑO			
REGABLE	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.005	0.011	0.024	0.035	0.025	0.009	0.009			

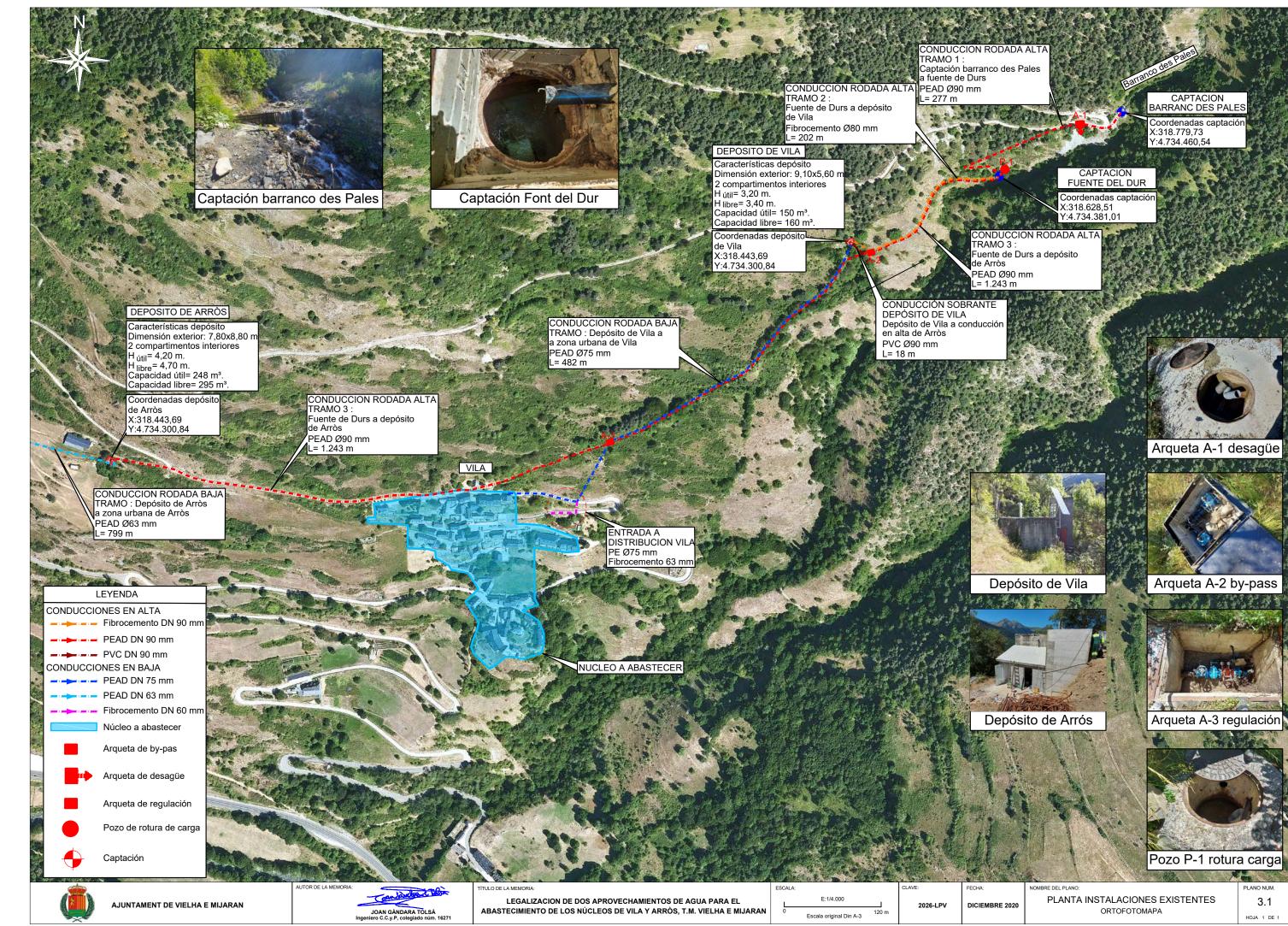
**DOCUMENTO II.- PLANOS** 

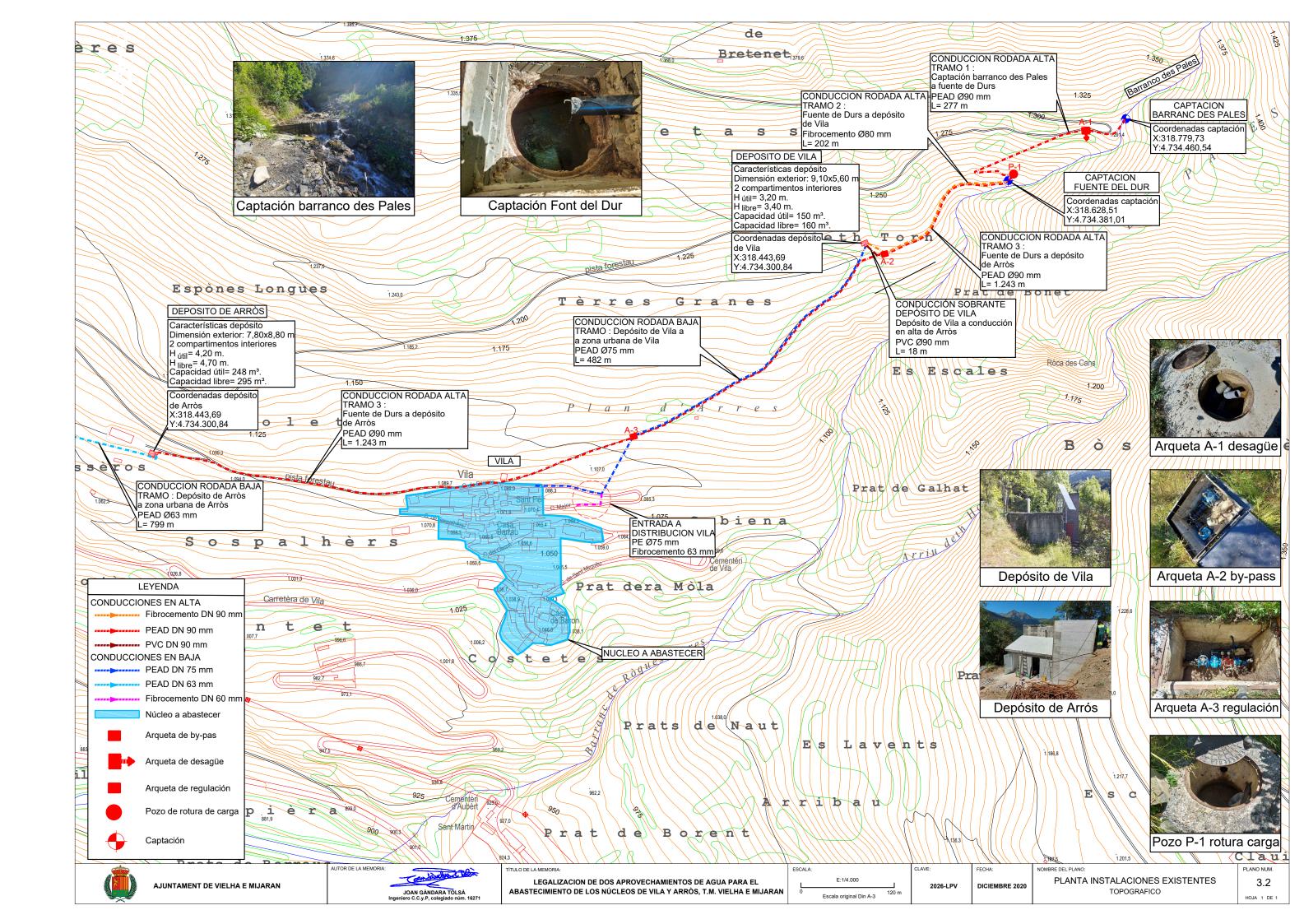


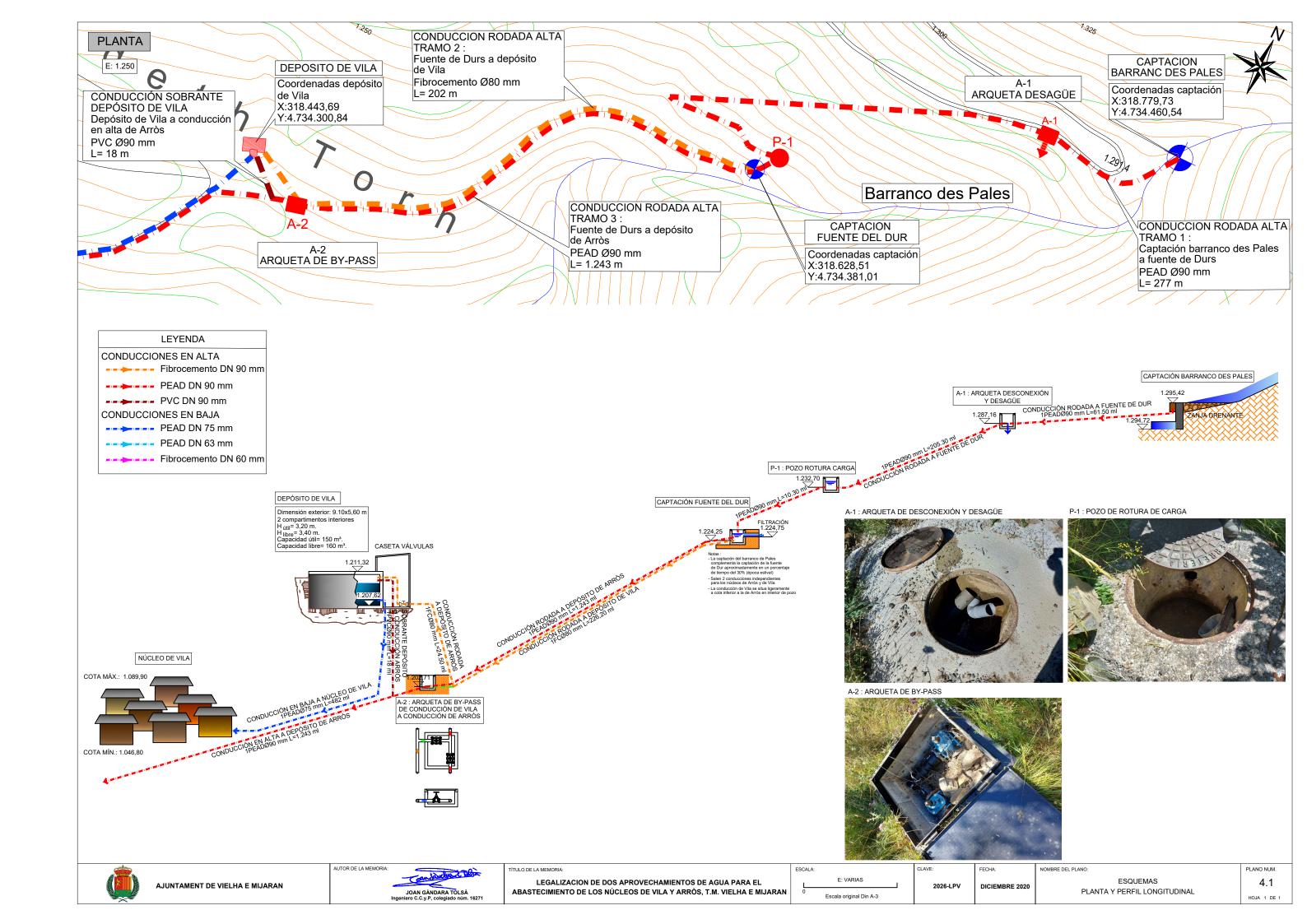


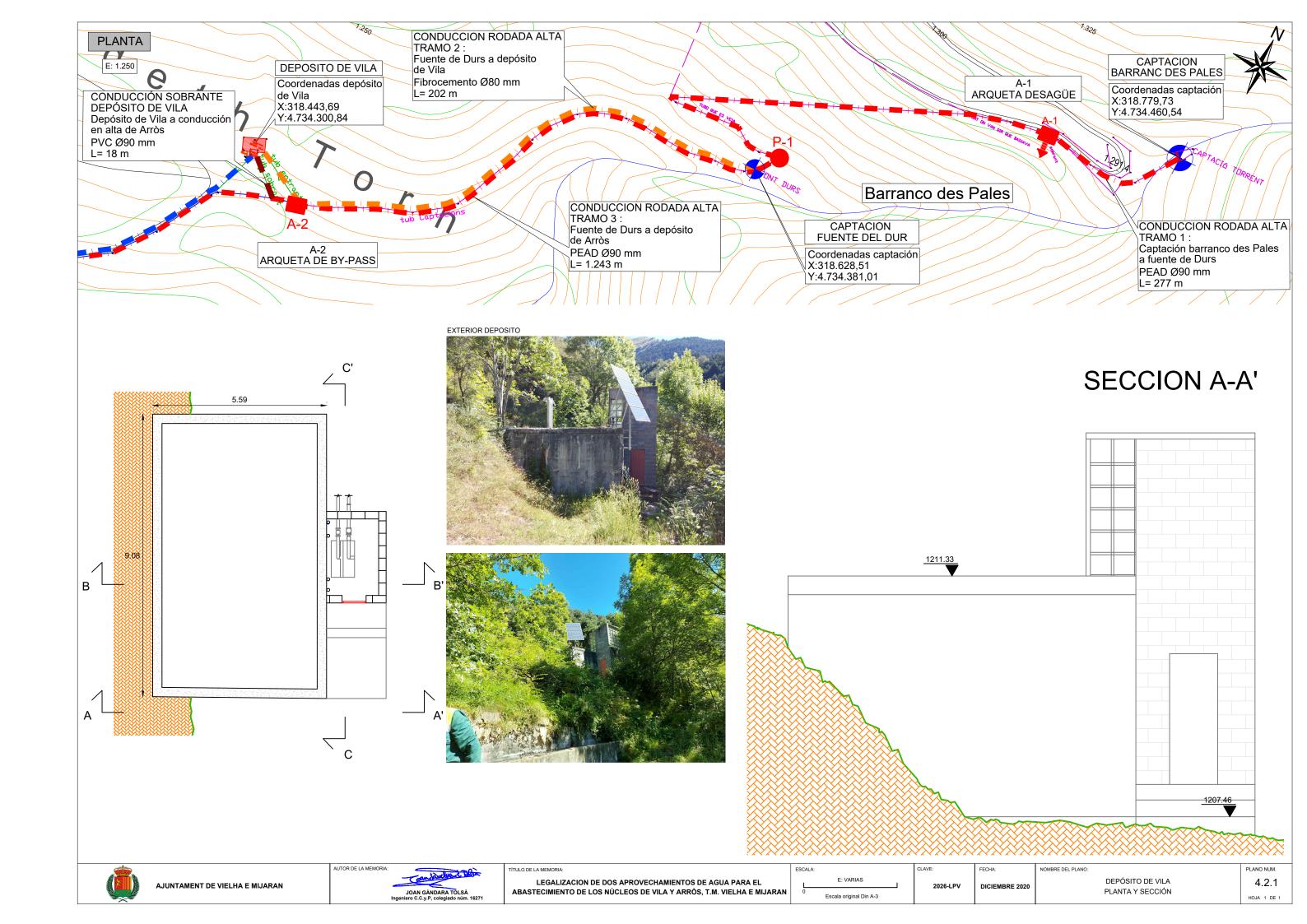
PLANO	TITULO	UT
1	SITUACION E INDICE	1
2	EMPLAZAMIENTO	1
3	PLANTA DE LAS INSTALACIONES EXISTENTES	2
4	ESQUEMAS	5
5	PLANTA URBANÍSTICA DE VILA Y ARRÒS	1
6	PLANTA CATASTRAL DE CAPTACIONES	1

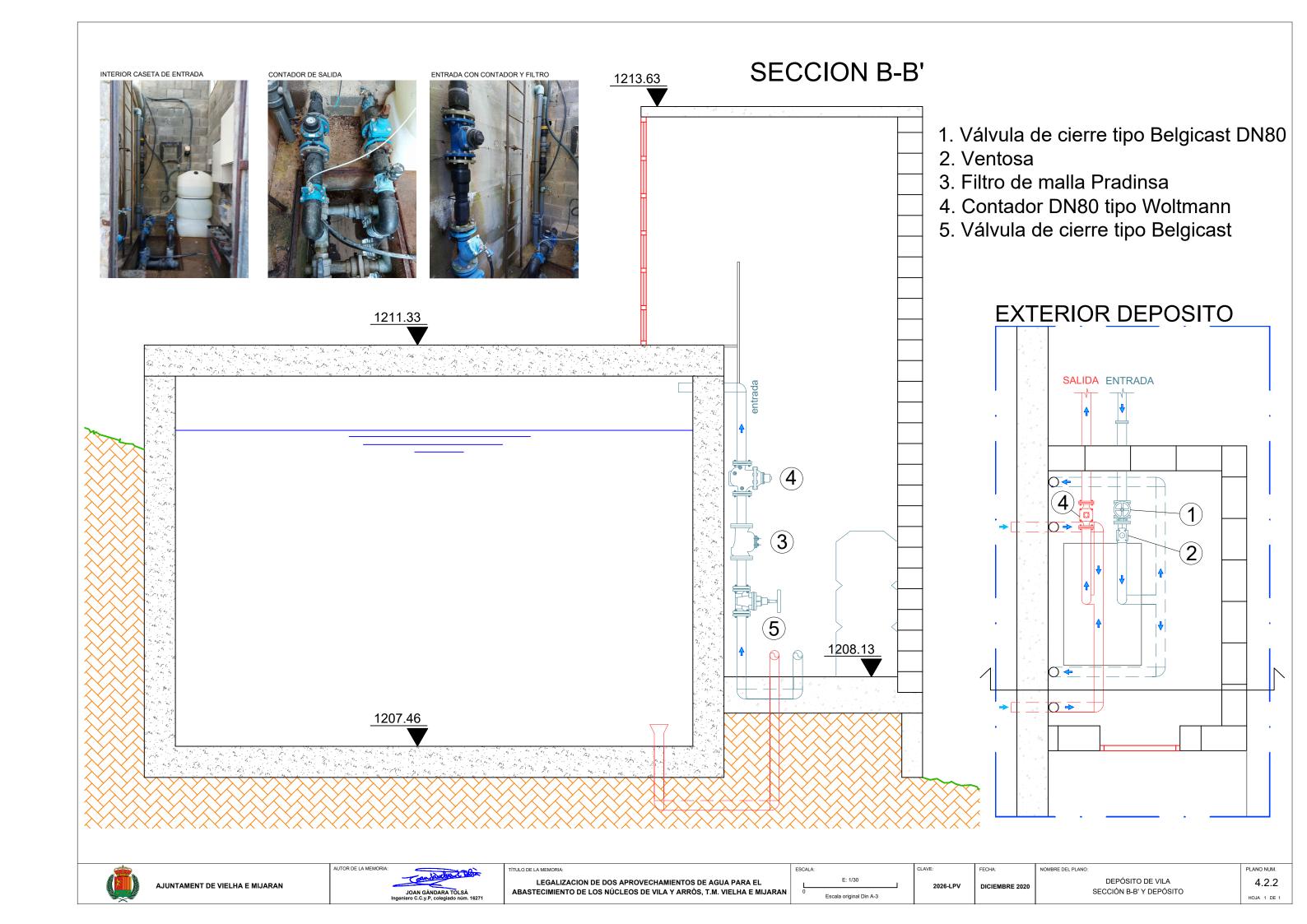


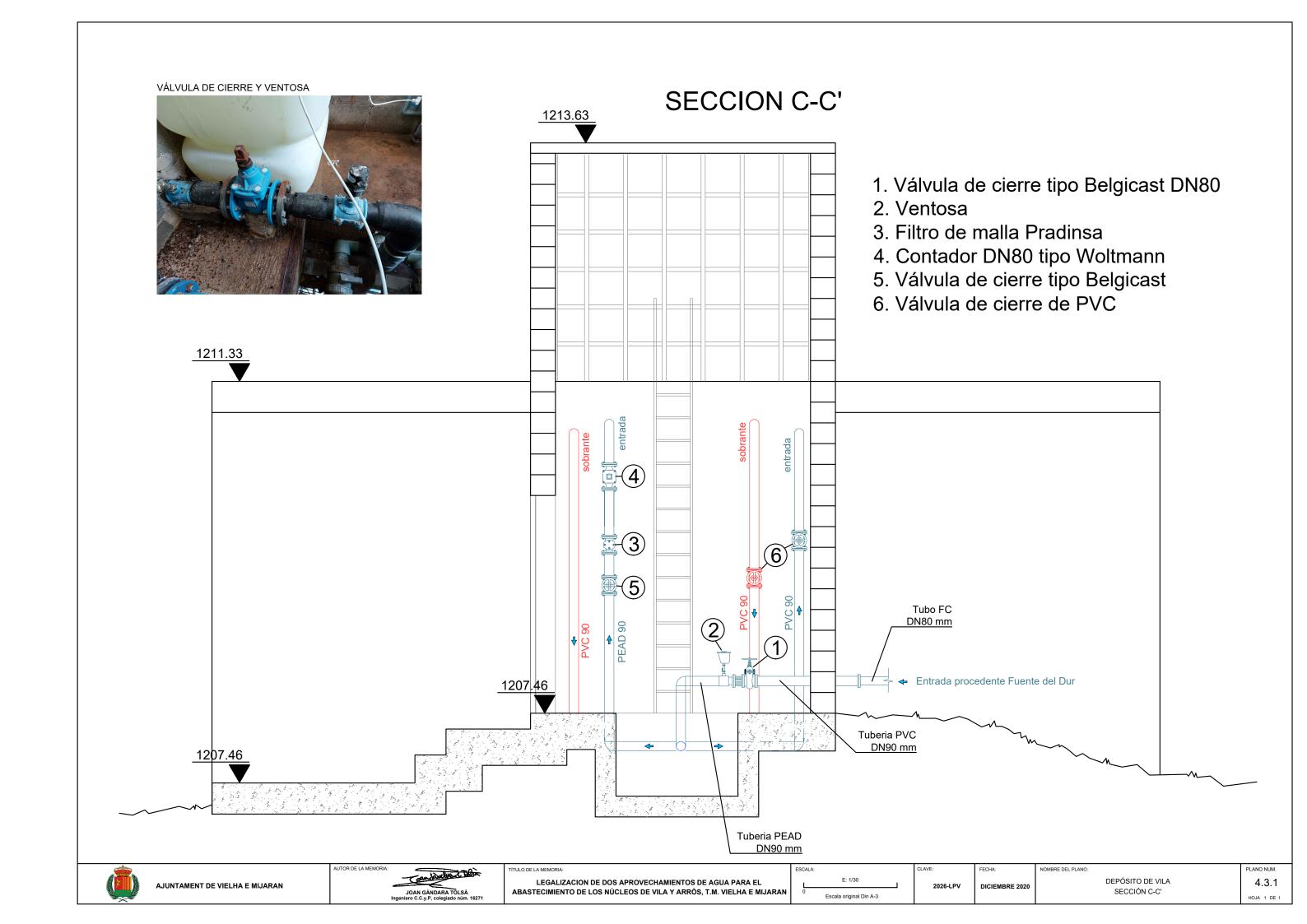


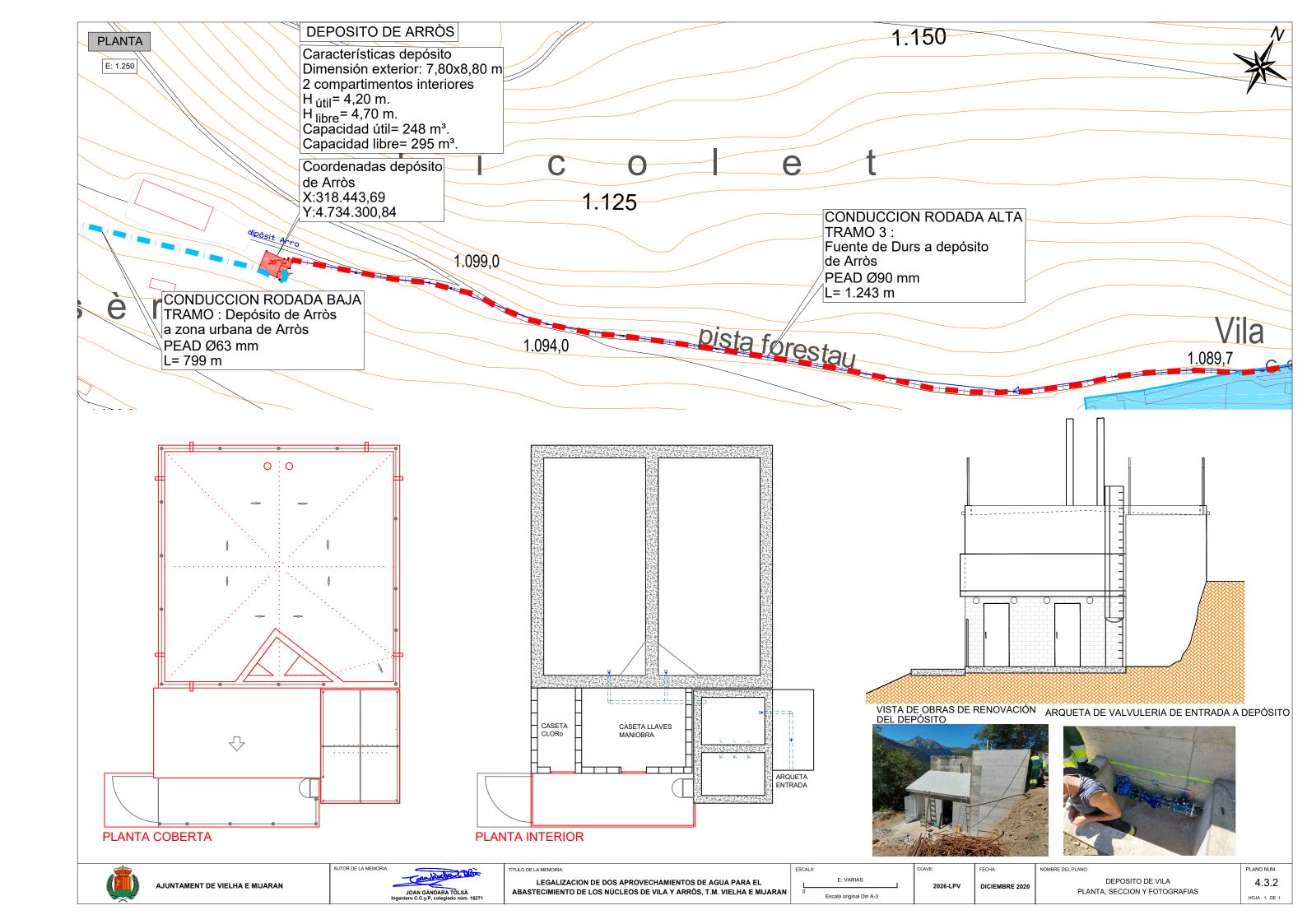








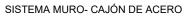






CAPTACIÓN FUENTE DEL DUR

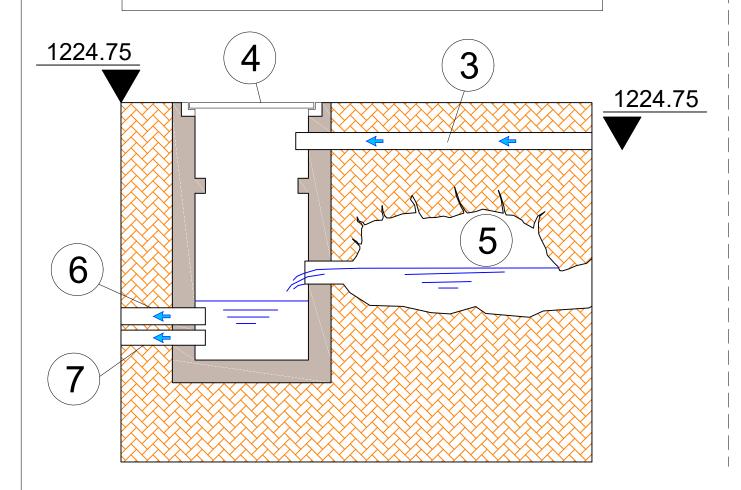




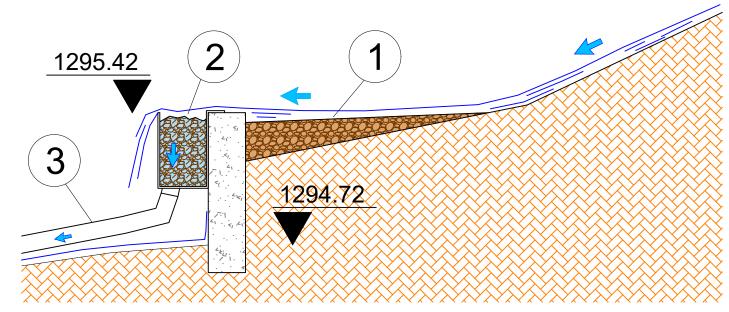


CAPTACIÓN BARRANCO DES PALES

## CAPTACIÓN FUENTE DEL DUR



## CAPTACIÓN BARRANCO DES PALES



- 1. Estanque de captación
- 2. Caja de acero inoxidable
- 3. PEAD Ø90 mm a Fuente de Dur
- 4. Arqueta
- 5. Fuente del Dur
- 6. PEAD Ø90 mm a Depósito de Arròs
- 7. FC Ø80mm a Depósito de Vila

4.4

