

Nota:
- Las entibaciones provisionales están definidas en el apartado 7.6 de planos.

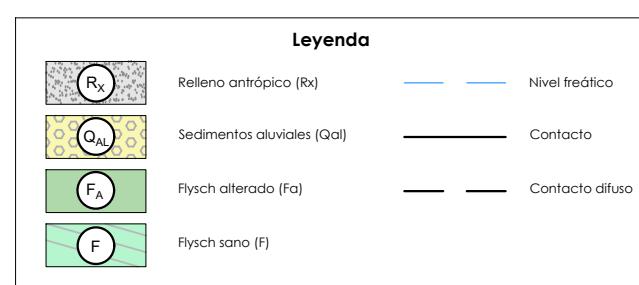
Fases de ejecución cajón empujado:

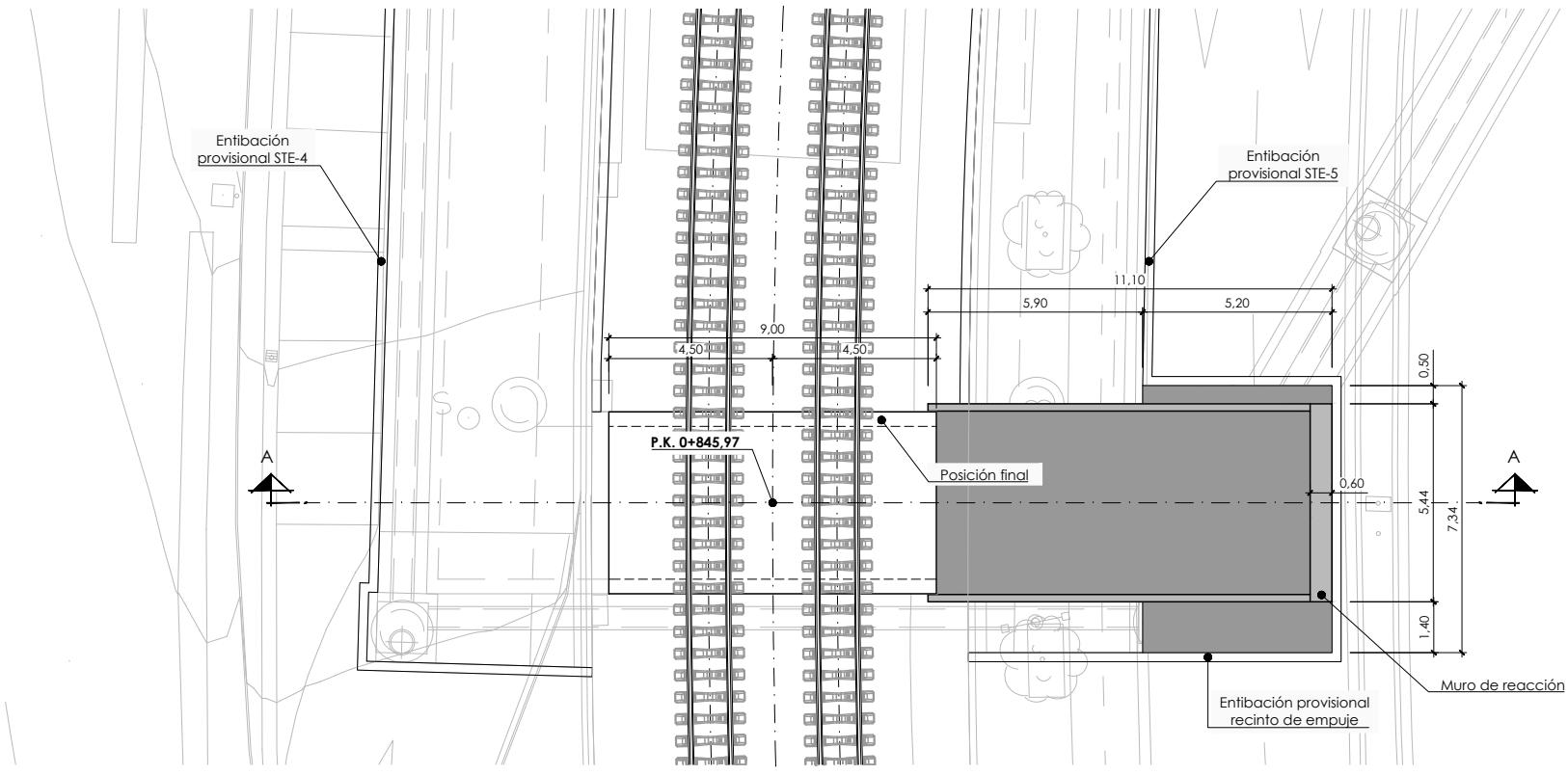
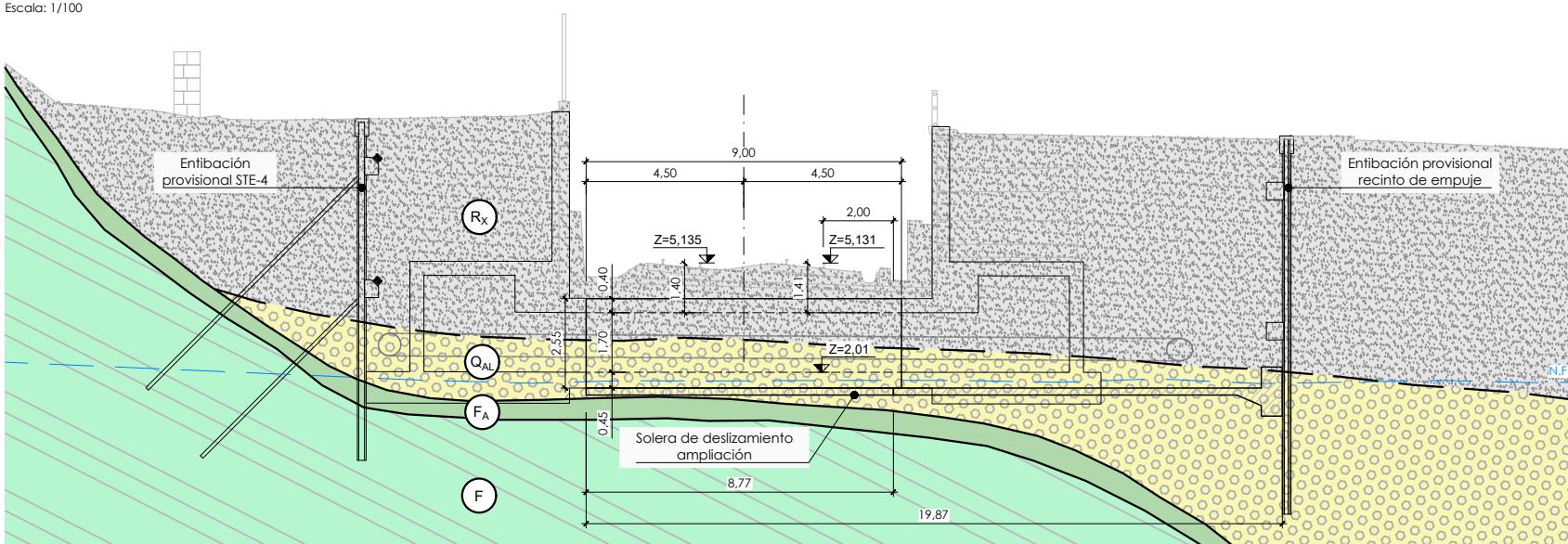
1. En primer lugar, se define y replantea la ubicación de la estructura a empujar, y por lo tanto de su eje.
2. Se replantea el muro de reacción y la solera de deslizamiento en la zona de influencia de la estructura en posición inicial, en el recinto excavado al amparo de pantallas provisionales de micropilotes en la acera y la calzada más cercanas del Paseo Errondo. Se realizan las excavaciones necesarias fuera de la influencia del ferrocarril.
3. Se ejecutan el muro de reacción, la solera de deslizamiento y los muretes guía laterales, hormigonando contra el terreno para movilizar mejor el rozamiento pasivo.
4. Se acomete la ejecución completa del framo del cañón de la regata de saneamiento, de 9,0 m de longitud, sin afectar aún a la circulación ferroviaria.
5. Se procede a la instalación de los elementos de empuje y de las vigas de reparto iniciales que se interponen entre cilindros hidráulicos y muro de reacción.
6. Una vez el cañón ha adquirido la resistencia de cálculo, se procede a su traslación, continúa e ininterrumpida, habiéndose procedido al vaciado completo de las tierras bajo las vías, previa disposición del apeo diseñado. Al estar la vía apedada, y sin necesidad de apoyar sobre el cañón hincado, la traslación se realizará sin afectar a las circulaciones ferroviarias. Previo al comienzo del empuje propiamente dicho, se aproxima la estructura a la vía comprobando que todos los elementos funcionan según lo previsto y que no existen problemas en el movimiento.
7. Tras el desplazamiento se procede a verter el balasto sobre el dintel, perfilando, bateando y nivelando la vía en la longitud que haya resultado afectada por las obras, dando por terminado el proceso.
8. Se rellena los huecos que queden entre la estructura y la zona excavada bajo las vías, controlando que el terreno quede bien compactado, incluso se debe pensar en el vertido de hormigón pobre si los huecos resultantes son de escasa magnitud.
9. La obra ya está preparada para la circulación de trenes sobre ella, pudiendo continuar con el resto de los tramos de la regata.

OHARRAK :

NOTAS :

A	PRIMERA EMISIÓN	Mar. 22	NCF	ETS
REV.	CLASE DE MODIFICACION	FECHA	NOMBRE	COMP. OBRA
BERRIKUSPENAK / REVISIONES				
AHOLKULARIA / CONSULTOR		INGENIARI EGILEA INGENIERO AUTOR		
 OPEMA		FUICRUM		
AHOLKULARIAREN ERREFERENTZIA REFERENCIA CONSULTOR		ERREFERENTZIA REFERENCIA		
MDRM-23-033-A				
Egiturak eta fabrika-obrak Kaxoi bultzatuta Definizio geometrikoa (I)				PLANO ZK. / N. PLANO
Estructuras y obras de fábrica Cajón empujado Definición geométrica (I)				7.3.1
ORRIA / HOJA				
1 Sigue 2				



Planta
Escala: 1/100Corte A-A
Escala: 1/100

Leyenda	
	Relleno antrópico (Rx)
	Sedimentos aluviales (Qal)
	Flysch alterado (Fa)
	Flysch sano (F)
	Nivel freático
	Contacto
	Contacto difuso

Notas:
- Las entibaciones provisionales están definidas en el apartado 7.6 de planos.

Fases de ejecución cajón empujado:

- En primer lugar, se define y replantea la ubicación de la estructura a empujar, y por lo tanto de su eje.
- Se replantea el muro de reacción y la solera de deslizamiento en la zona de influencia de la estructura en posición inicial, en el recinto excavado al amparo de pantallas provisionales de micropilotes en la acera y la calzada más cercanas del Paseo Errondo. Se realizan las excavaciones necesarias fuera de la influencia del ferrocarril.
- Se ejecutan el muro de reacción, la solera de deslizamiento y los muretes guía laterales, hormigonando contra el terreno para movilizar mejor el rozamiento pasivo.
- Se acomete la ejecución completa del framo del cajón de la regata de saneamiento, de 9,0 m de longitud, sin afectar aún a la circulación ferroviaria.
- Se procede a la instalación de los elementos de empuje y de las vigas de reparto iniciales que se interponen entre cilindros hidráulicos y muro de reacción.
- Una vez el cajón ha adquirido la resistencia de cálculo, se procede a su traslación, continúa e ininterrumpida, habiéndose procedido al vaciado completo de las tierras bajo las vías, previa disposición del apeo diseñado. Al estar la vía apedada, y sin necesidad de apoyar sobre el cajón hincado, la traslación se realizará sin afectar a las circulaciones ferroviarias. Previo al comienzo del empuje propiamente dicho, se aproxima la estructura a la vía comprobando que todos los elementos funcionan según lo previsto y que no existen problemas en el movimiento.
- Tras el desplazamiento se procede a verter el balasto sobre el dintel, perfilando, bateando y nivelando la vía en la longitud que haya resultado afectada por las obras, dando por terminado el proceso.
- Se rellena los huecos que queden entre la estructura y la zona excavada bajo las vías, controlando que el terreno quede bien compactado, incluso se debe pensar en el vertido de hormigón pobre si los huecos resultantes son de escasa magnitud.
- La obra ya está preparada para la circulación de trenes sobre ella, pudiendo continuar con el resto de los tramos de la regata.

OHARRAK :

NOTAS:

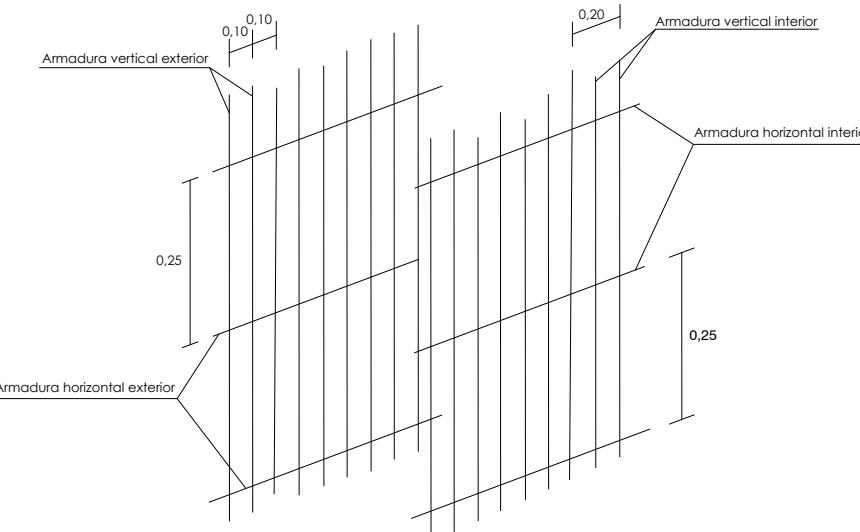
A	PRIMERA EMISIÓN	Mar. 22	NCF	ETS
REV.	CLASE DE MODIFICACION	FECHA	NOMBRE	COMP. OBRA

BERRIKUSPENAK / REVISIONES

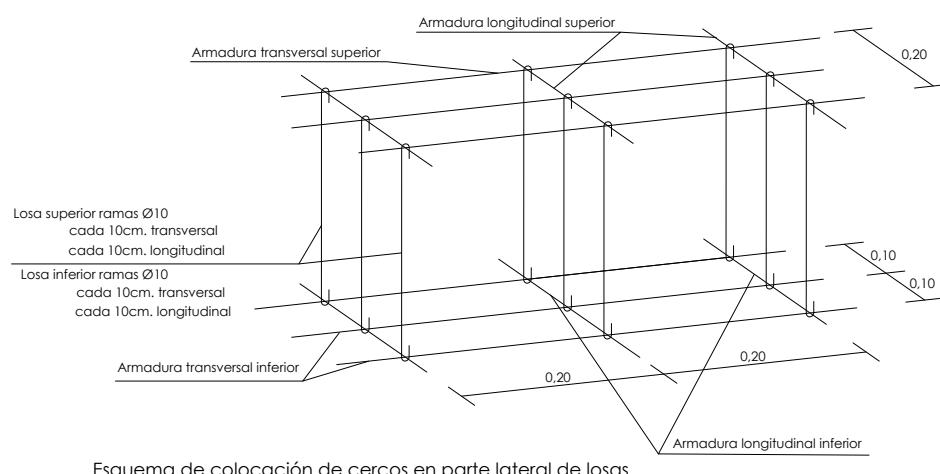
AHOKULARIA / CONSULTOR	INGENIARI EGILEA INGENIERO AUTOR

AHOKULARIAREN ERREFERENTZIA REFERENCIA CONSULTOR	ERREFERENTZIA REFERENCIA
---	-----------------------------

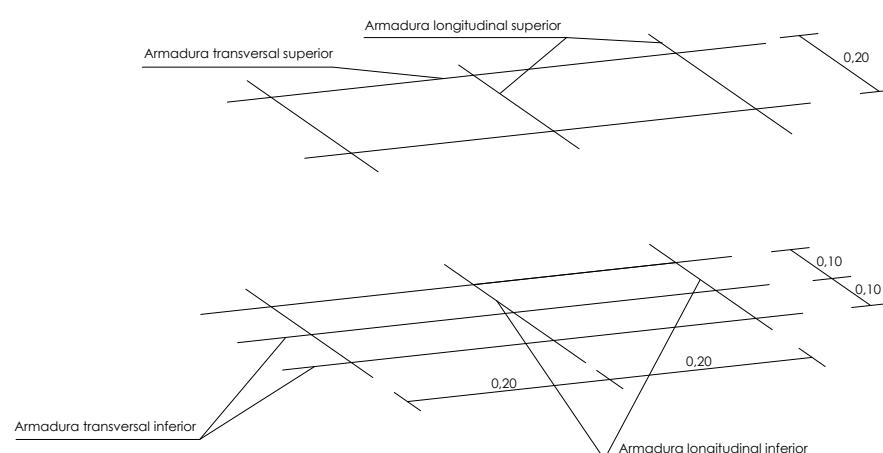
	MDRM-23-035-A
--	---------------



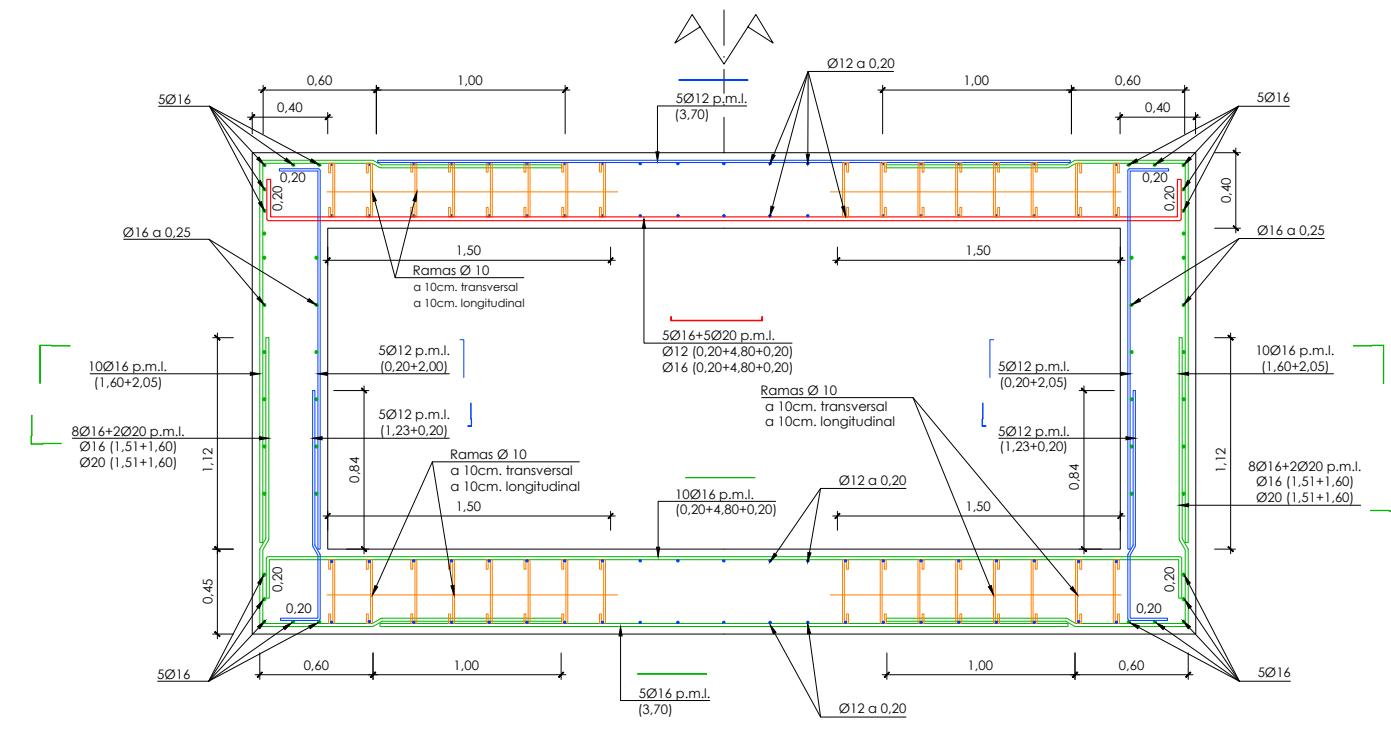
Esquema de colocación de cercos en los hastiales
S/E



Esquema de colocación de cercos en parte lateral de losas
S/E

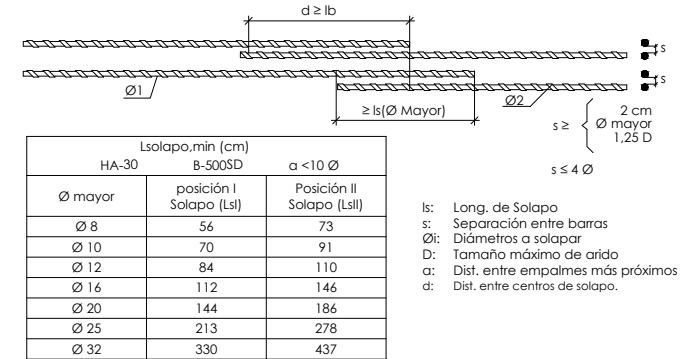


Esquema de colocación de cercos en parte central de losas
S/E



Sección transversal
Escala: 1/20

Empalme por solape de barras traccionadas



* Tabla de solapos valida exclusivamente para los valores de parámetros indicados

Cuadro de especificaciones según código estructural

Elementos	Localización	Especificaciones	Nivel de control	Coeficientes	Recubrimiento mm
Hormigón	Limpieza y nivelación	HL-150	-	-	-
	Losa inferior	HA-30/B/20/XS1 +XA2	Estadístico	$\gamma_c = 1.50$	50
	Hastiales	HA-30/B/20/XS1 +XA2	Estadístico	$\gamma_c = 1.50$	50
	Losa superior	HA-30/B/20/XS1 +XA2	Estadístico	$\gamma_c = 1.50$	50
	Aletas	-	Estadístico	$\gamma_c = 1.50$	50
	Solera desil.	HA-25/B/20/XC2	Estadístico	$\gamma_c = 1.50$	20
	Elementos apeo	HA-25/B/20/XC2	Estadístico	$\gamma_c = 1.50$	20
	Alero para armar	B 500 SD	Normal	$\gamma_s = 1.15$	-
Ejecución	Según IAPF	Intenso	-	-	-

Longitudes de anclaje

Anclaje (Lb)		
Ø	IbI	IbII
8	28	37
10	35	46
12	42	55
16	56	73
20	72	93
25	106	139
32	165	218

Valido para HA-30 y acero B-500SD

I: Armadura longitudinal inferior
II: Armadura longitudinal superior

Nota:
La terminación en patilla moralizada de cualquier arranque de barra corrugadas en tracción, permite reducir la longitud de anclaje a 0,7lb

Datos geotécnicos

-Peso específico de las tierras.....	$\gamma_d = 19,5 \text{ KN/m}^3$
-Ángulo de rozamiento interno:.....	$\phi = 19,1^\circ$
-Tensión admisible del terreno considerada:.....	$\sigma_{adm} = 0,082 \text{ N/mm}^2$

Dosisificación hormigones

Tipo de exposición	Máxima relación agua/cemento	Mínimo contenido de cemento (kg/m^3)
XS1+XA2	0.50	300

OHARRAK:
NOTAS:

A PRIMERA EMISIÓN Mar. 22 NCF ETS
REV. CLASE DE MODIFICACION FECHA NOMBRE COMP. OBRA
BERRIKUSPENAK / REVISIONES

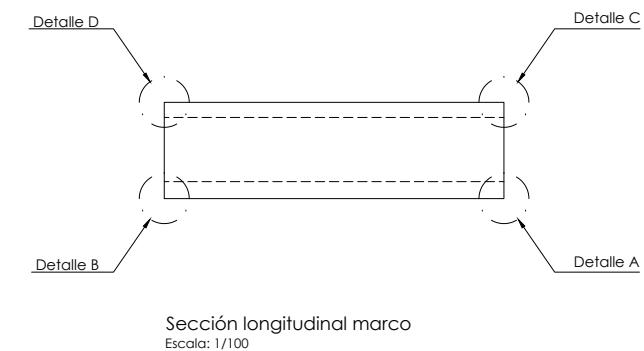
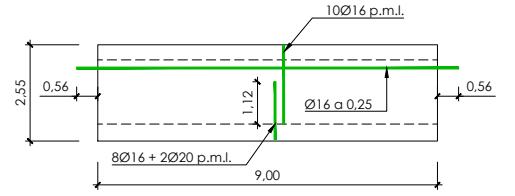
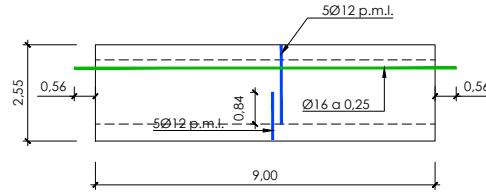
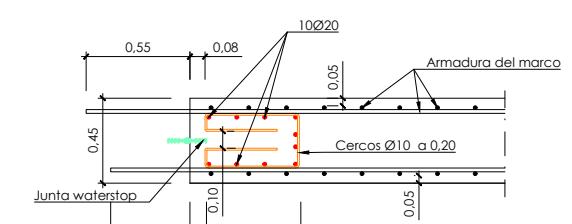
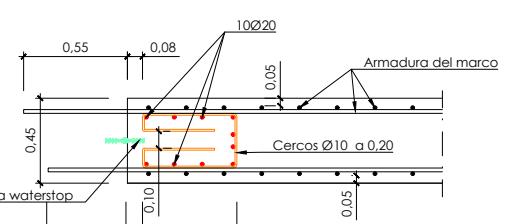
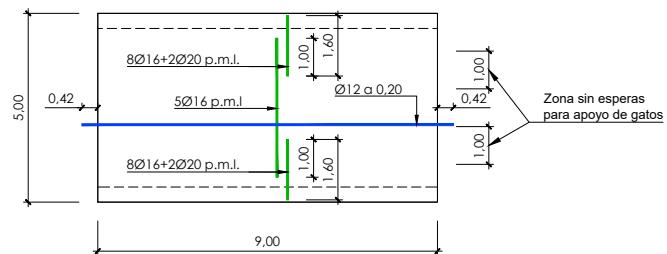
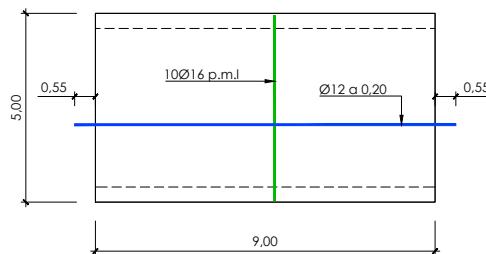
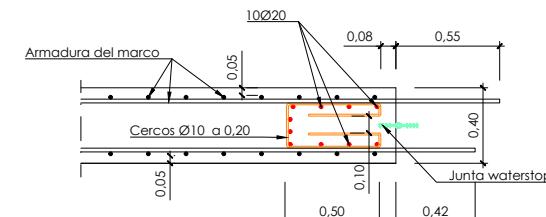
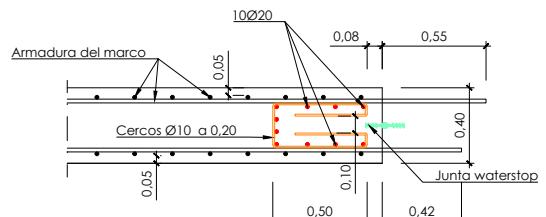
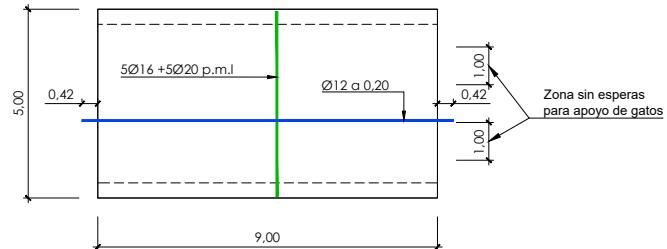
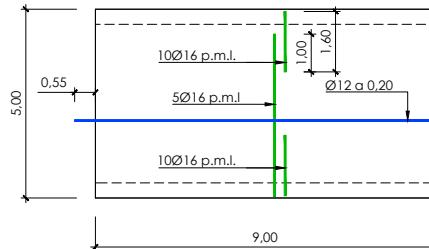
AHOKULARIA / CONSULTOR
OPEMA INGENIERI EGILEA
INGENIERO AUTOR

FUICRUM

AHOKULARIAREN ERREFERENTZIA REFERENCIA CONSULTOR
ERREFERENTZIA REFERENCIA

MDRM-23-036-A

PLANO ZK. / N. PLANO
7.3.2
ORRIA / HOJA
1 Sigue 2



Cuadro de especificaciones según código estructural

Elementos	Localización	Especificaciones	Nivel de control	Coefficientes	Recubrimiento mm
Hormigón	Limpieza y nivelación	HL-150	-	-	-
	Losa inferior	HA-30/B/20/XS1 +XA2	Estadístico	$\gamma_c = 1.50$	50
	Hastiales	HA-30/B/20/XS1 +XA2	Estadístico	$\gamma_c = 1.50$	50
	Losa superior	HA-30/B/20/XS1 +XA2	Estadístico	$\gamma_c = 1.50$	50
	Aletas	-	Estadístico	$\gamma_c = 1.50$	50
	Solera desliz.	HA-25/B/20/XC2	Estadístico	$\gamma_c = 1.50$	20
	Elementos apeo	HA-25/B/20/XC2	Estadístico	$\gamma_c = 1.50$	20
	Acero para armar	Pasivo	B 500 SD	Normal	$\gamma_s = 1.15$
Ejecución	Según IAPF	Intenso	-	-	-

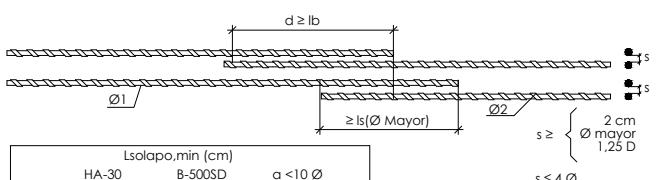
Se dispondrán esperas de todas las armaduras longitudinales conforme se indica.
En la losa inferior se dejarán dos tramos de 1,00 m sin esperas para alojar los gatos hidráulicos de empuje, que deberán apoyar directamente contra el frente dorsal de la losa inferior. Una vez finalizado el empuje, se realizarán taladros de Ø16 a 0,20 m con una longitud de 0,55 m en la cara superior y 0,42 m en la cara inferior. Posteriormente en dichos taladros se insertarán barras Ø12 con resina epoxi para garantizar la continuidad estructural del cañón hincado con el resto de elementos.

Longitudes de anclaje

Ø	Anclaje (Lb)		Valido para HA-30 y acero B-500SD
	Ibl	Ubl	
8	28	37	
10	35	46	I: Armadura longitudinal inferior II: Armadura longitudinal superior
12	42	55	
16	56	73	
20	72	93	
25	106	139	
32	165	218	

Nota:
La terminación en patilla moralizada de cualquier arranque de barra corrugadas en tracción, permite reducir la longitud de anclaje a 0,7Lb

Empalme por solape de barras traccionadas



ls: Long. de Solapo
s: Separación entre barras
Øi: Diámetros a solapar
D: Tamaño máximo de arido
a: Dist. entre empalmes más próximos
d: Dist. entre centros de solapo.

lsolapo,min (cm) HA-30 B-500SD a < 10 Ø		
Ø mayor	posición I Solapo (lsI)	Posición II Solapo (lsII)
Ø 8	56	73
Ø 10	70	91
Ø 12	84	110
Ø 16	112	146
Ø 20	144	186
Ø 25	213	278
Ø 32	330	437

* Tabla de solapos válida exclusivamente para los valores de parámetros indicados

Datos geotécnicos

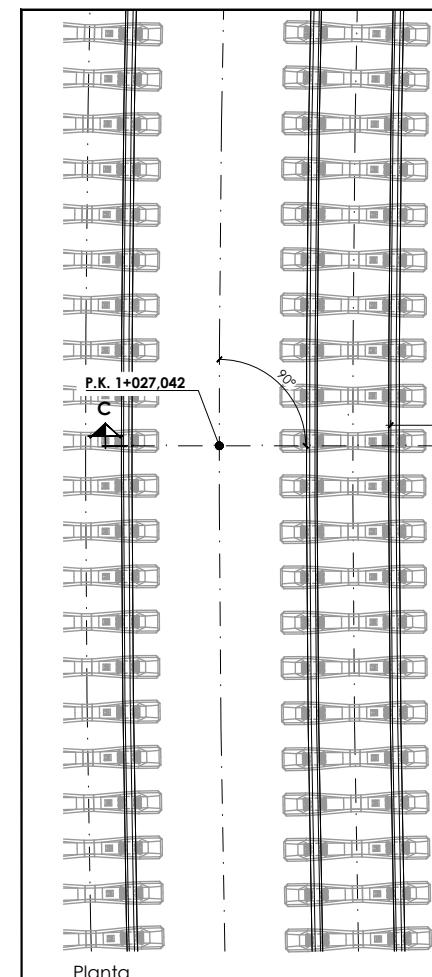
- Peso específico de las tierras..... $\gamma_d = 19,5 \text{ KN/m}^3$
- Ángulo de rozamiento interno..... $\phi = 19,1^\circ$
- Tensión admisible del terreno considerada..... $\sigma_{adm} = 0,082 \text{ N/mm}^2$

Dosificación hormigones

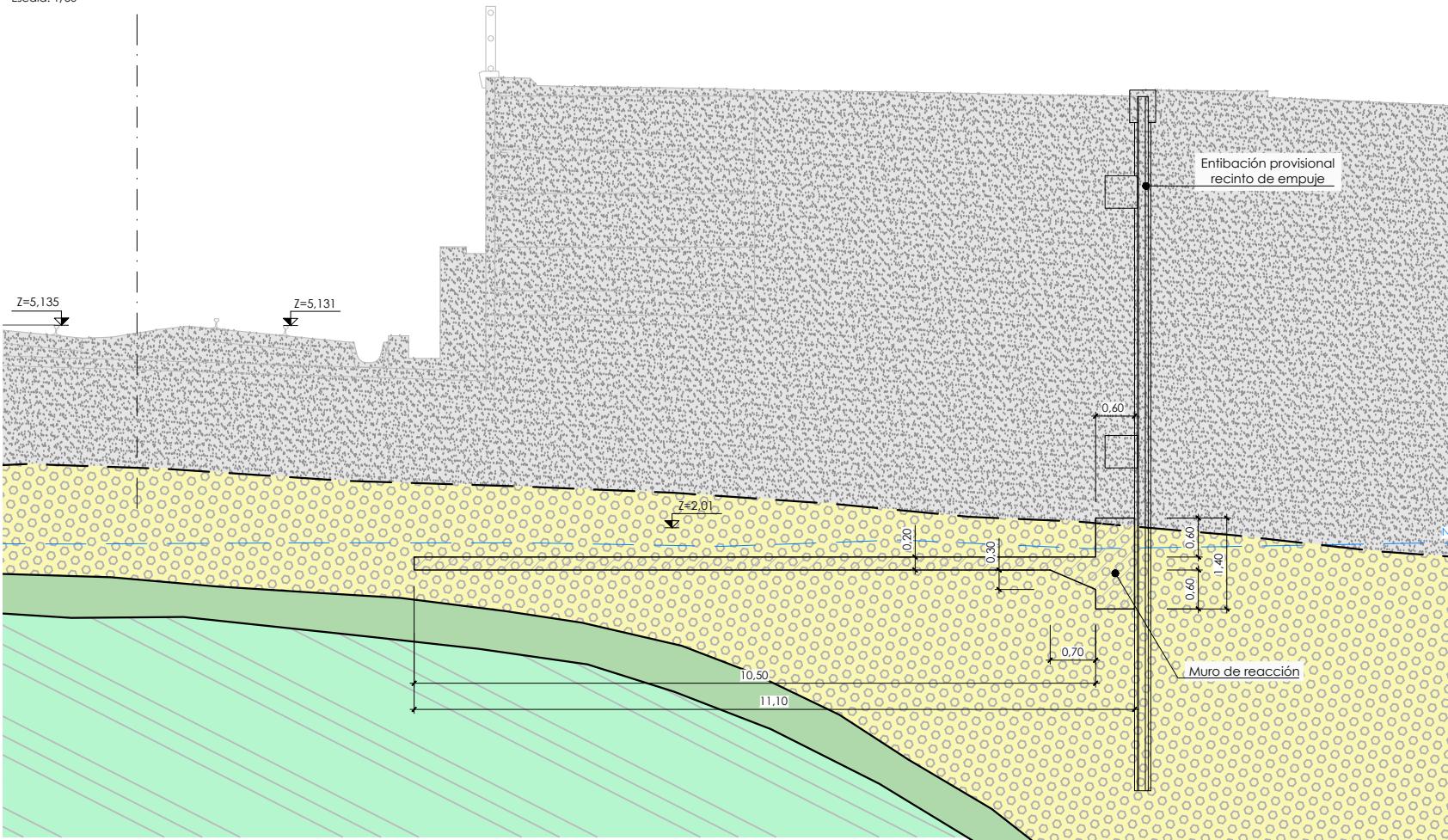
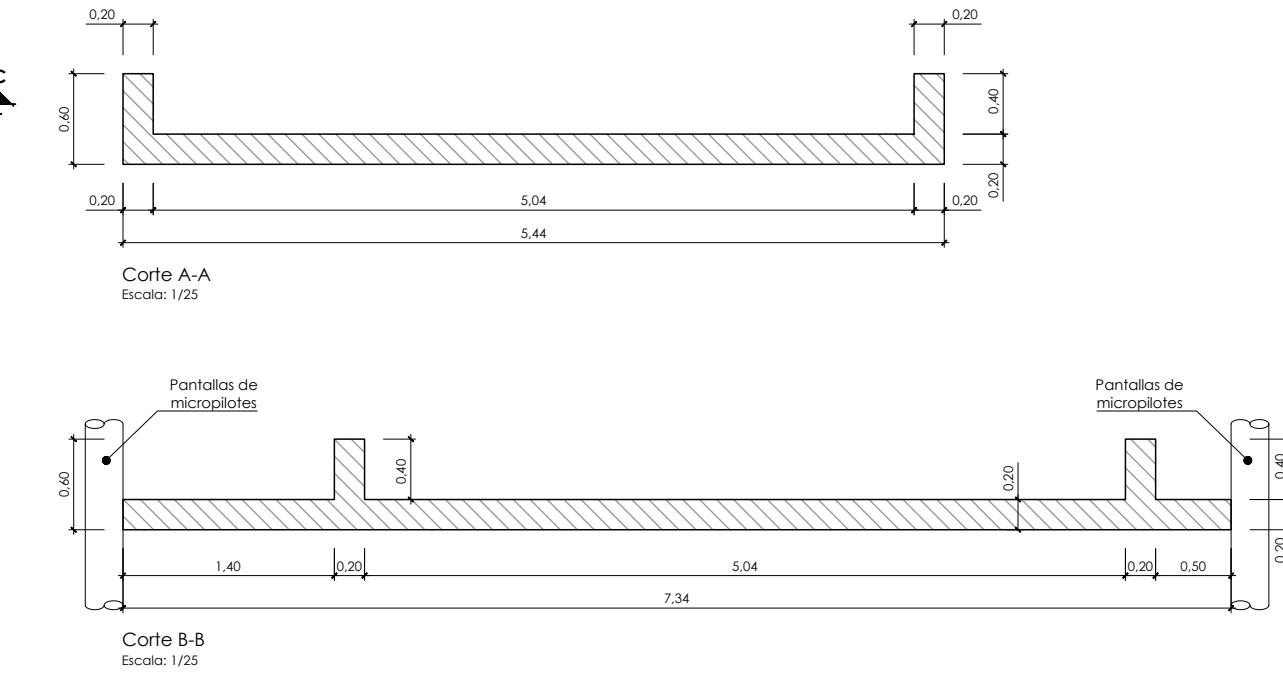
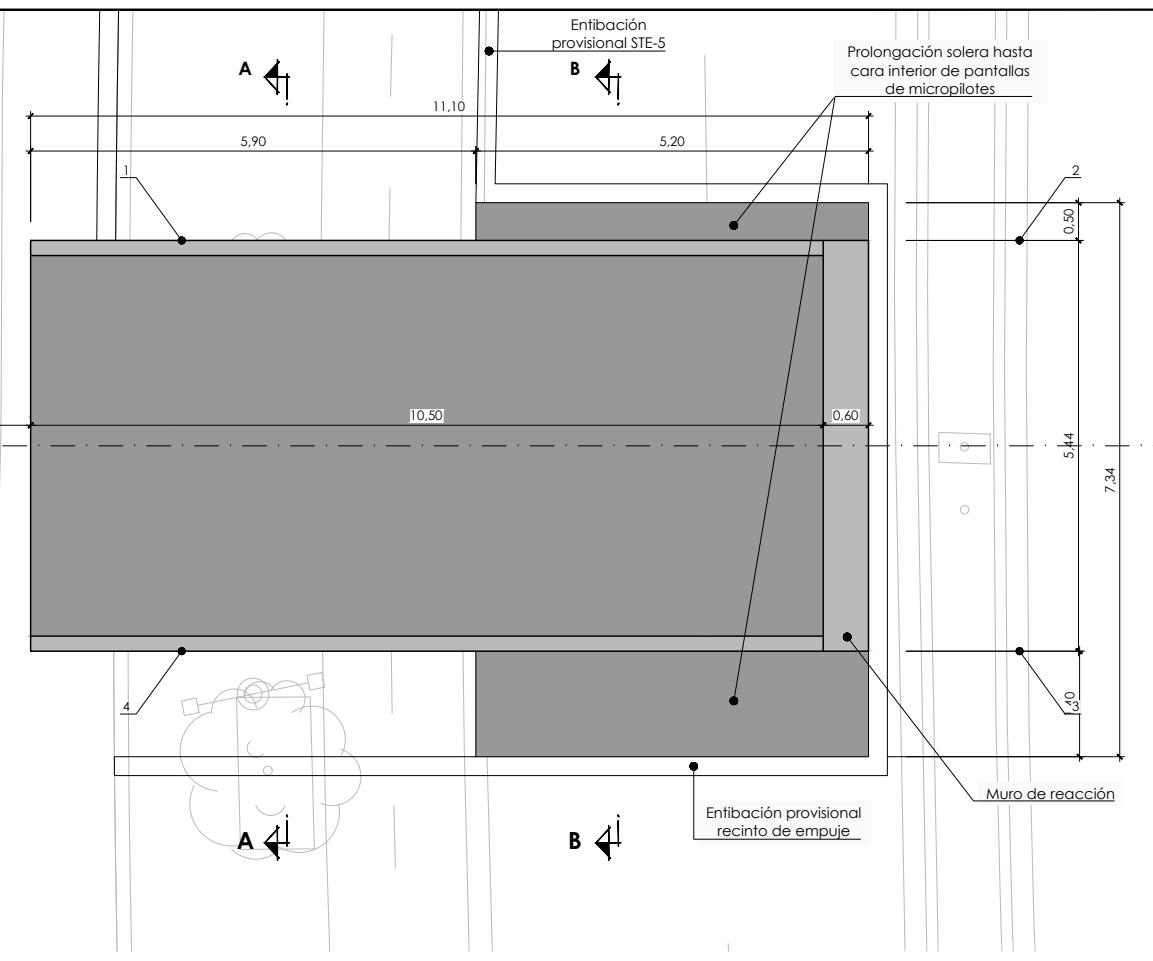
Tipo de exposición	Máxima relación agua/cemento	Mínimo contenido de cemento (kg/m³)
XS1+XA2	0.50	300

OHARRAK:
NOTAS:

A PRIMERA EMISIÓN	Mar. 22	NCF	ETS
REV.	CLASE DE MODIFICACION	FECHA	NOMBRE COMP. OBRA
BERRIKUSPENAK / REVISIONES			
AHOKULARIA / CONSULTOR			INGENIARI EGILEA INGENIERO AUTOR
OPEMA	FULCRUM		
AHOKULARIAREN ERREFERENTZIA REFERENCIA CONSULTOR	ERREFERENTZIA REFERENCIA		
			MDRM-23-037-A
			PLANO ZK. / N. PLANO 7.3.2
			ORRIA / HOJA 2 Sigue FIN

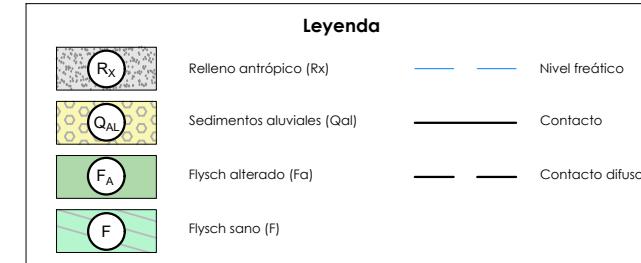


Planta
Escala: 1/50

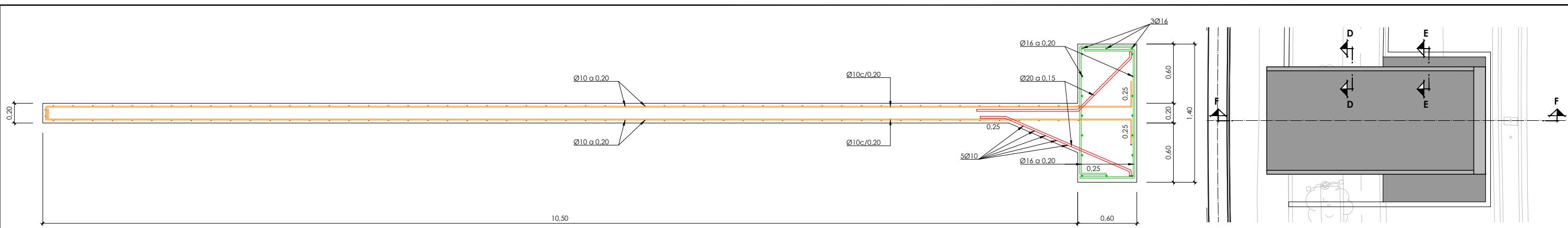


Corte C-C
Escala: 1/50

Replanteo solera de empuje		
Punto	X	Y
1	582.494,811	4.795.236,332
2	582.505,689	4.795.234,119
3	582.504,604	4.795.228,789
4	582.493,727	4.795.231,001

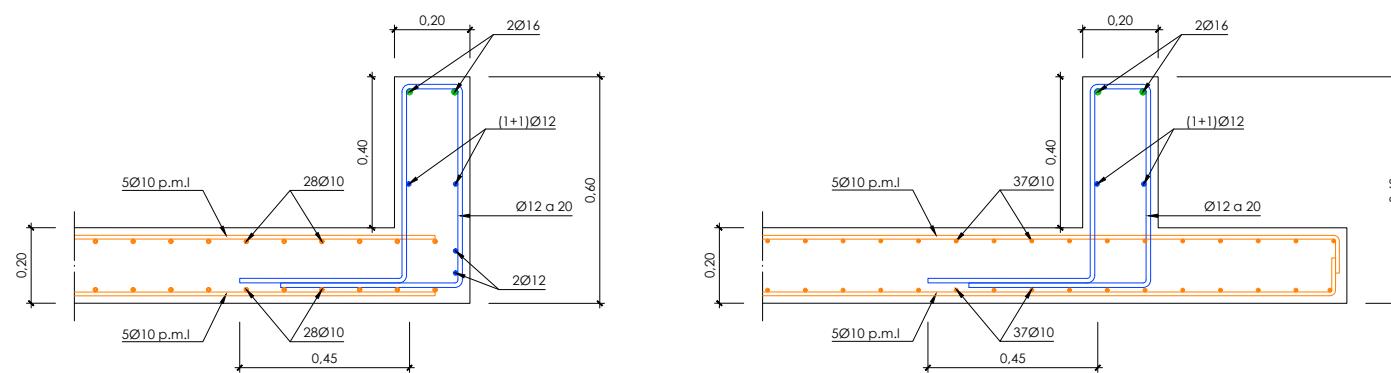


OHARRAK :				
NOTAS :				
A	PRIMERA EMISIÓN	Mar. 22	NCF	ETS
REV.	CLASE DE MODIFICACIÓN	FECHA	NOMBRE	COMP. OBRA
BERRIKUSPENAK / REVISIONES				
AHOKULARIA / CONSULTOR		INGENIARI EGILEA INGENIERO AUTOR		
AHOKULARIAREN ERREFERENTZIA REFERENCIA CONSULTOR		ERREFERENTZIA REFERENCIA		
MDRM-23-038-A				



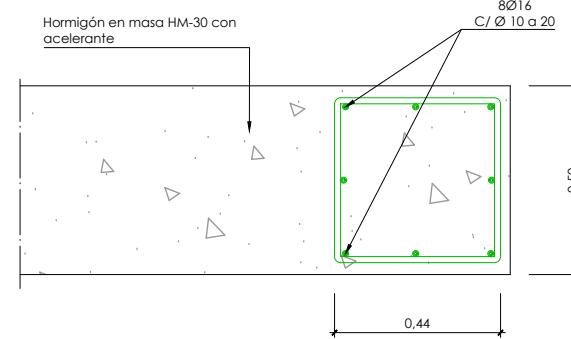
Armadura del muro de reacción y solera
Sección F-F

Escala: 1/20



Sección D-D.
Armadura de la solera de deslizamiento y
del murete guía
Escala: 1/10

Sección E-E.
Armadura de la solera de deslizamiento y
del murete guía
Escala: 1/10



Detalle de armadura en punta de
contrasolera
Escala: 1/10

Empalme por solape de barras traccionadas

Lsolapo,min (cm)		
HA-30	B-500SD	a < 10 Ø
Ø mayor	posición I Solapo (lsI)	Posición II Solapo (lsII)
Ø 8	56	73
Ø 10	70	91
Ø 12	84	110
Ø 16	112	146
Ø 20	160	208
Ø 25	238	313
Ø 32	371	494

ls: Long. de Solapo
s: Separación entre barras
Ø: Diámetros a solapar
D: Tamaño máximo de arido
a: Dist. entre empalmes más próximos
d: Dist. entre centros de solapo.

* Tabla de solapos válida exclusivamente
para los valores de parámetros indicados

Cuadro de especificaciones según código estructural

Elementos	Localización	Especificaciones	Nivel de control	Coeficientes	Recubrimiento mm
Hormigón	Limpieza y nivelación	HL-150	-	-	-
	Losa inferior	HA-30/B/20/XS1 +XA2	Estadístico	$\gamma_c = 1.50$	50
	Hastiales	HA-30/B/20/XS1 +XA2	Estadístico	$\gamma_c = 1.50$	50
	Losa superior	HA-30/B/20/XS1 +XA2	Estadístico	$\gamma_c = 1.50$	50
	Aletas	-	Estadístico	$\gamma_c = 1.50$	50
	Solera desliz.	HA-25/B/20/XC2	Estadístico	$\gamma_c = 1.50$	20
	Elementos apeo	HA-25/B/20/XC2	Estadístico	$\gamma_c = 1.50$	20
	Acero para armar	Pasivo B 500 SD	Normal	$\gamma_s = 1.15$	-
Ejecución	Según IAPF	Intenso	-	-	-

Longitudes de anclaje

Anclaje (Lb)		
Ø	IbI	IbII
8	28	37
10	35	46
12	42	55
16	56	73
20	80	104
25	119	156
32	186	247

Valido para HA-25 y acero B-500SD

I: Armadura longitudinal inferior
II: Armadura longitudinal superior

Nota:
La terminación en patilla moralizada de cualquier arranque de barra corrugadas en tracción, permite reducir la longitud de anclaje a 0,7Lb

Datos geotécnicos

-Peso específico de las tierras.....	$\gamma_d = 19,5 \text{ KN/m}^3$
-Ángulo de rozamiento interno:.....	$\phi = 19,1^\circ$
-Tensión admisible del terreno considerada:.....	$\sigma_{adm}=0,082 \text{ N/mm}^2$

Dosificación hormigones

Tipo de exposición	Máxima relación agua/cemento	Mínimo contenido de cemento (kg/m³)
XS1+XA2	0,60	275

OHARRAK :

NOTAS:

A PRIMERA EMISIÓN Mar. 22 NCF ETS
REV. CLASE DE MODIFICACION FECHA NOMBRE COMP. OBRA
BERRIKUSPENAK / REVISIONES

AHOKULARIA / CONSULTOR
OPEMA INGENIERI EGILEA
INGENIERO AUTOR

AHOKULARIAREN ERREFERENTZIA REFERENCIA CONSULTOR
ERREFERENTZIA REFERENCIA

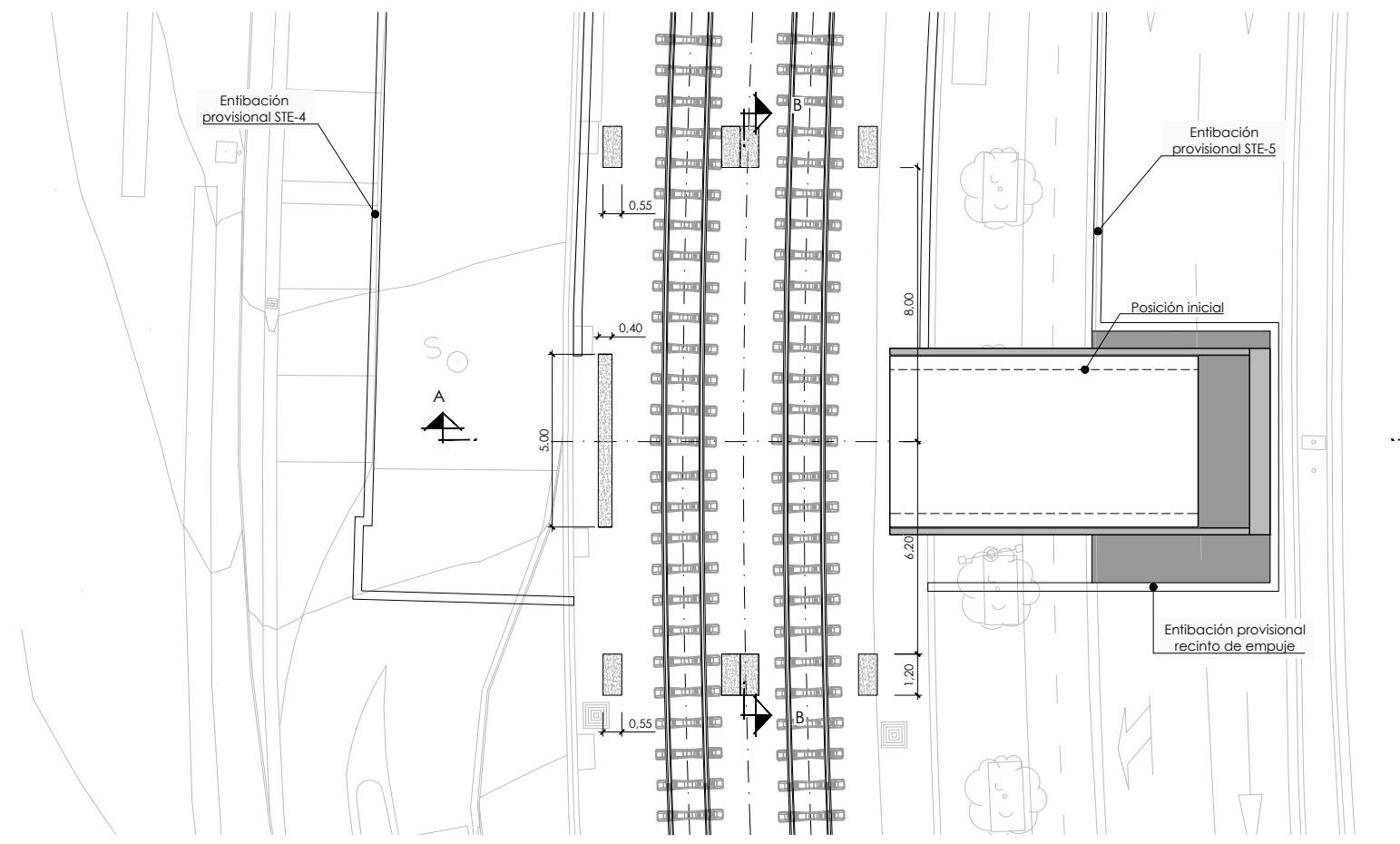
MDRM-23-039-A

Egiturak eta fabrika-obrak
Koagulazioa
Xehetasunak
Iristatzeko elementuak (II)
Estructuras y obras de fabrica
Cajón empujado
Detalles
Elementos para el deslizamiento (II)

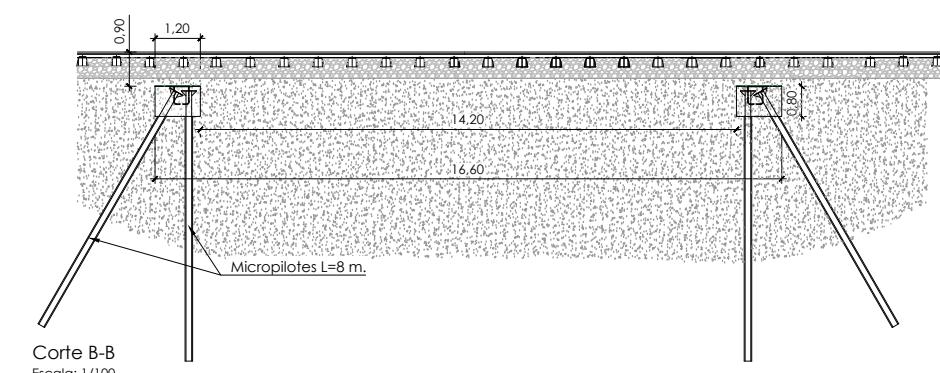
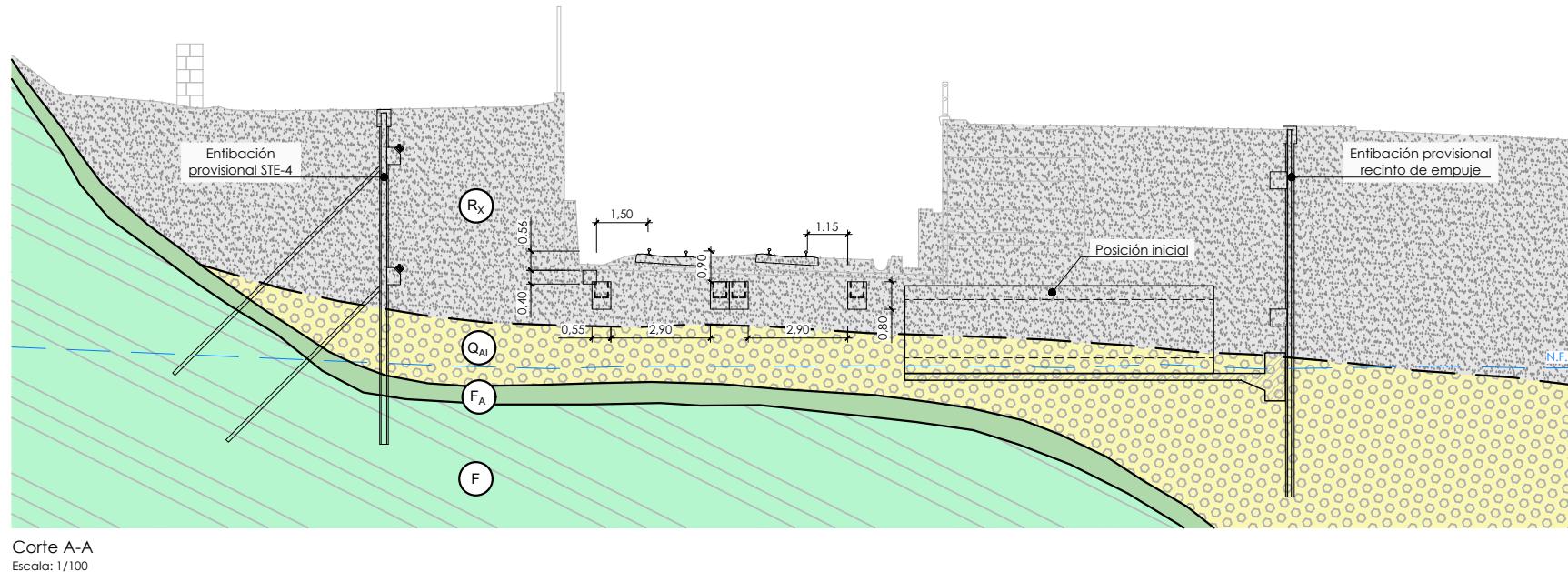
PLANO ZK. / N. PLANO
7.3.3

ORRIA / HOJA

2 Sigue FIN



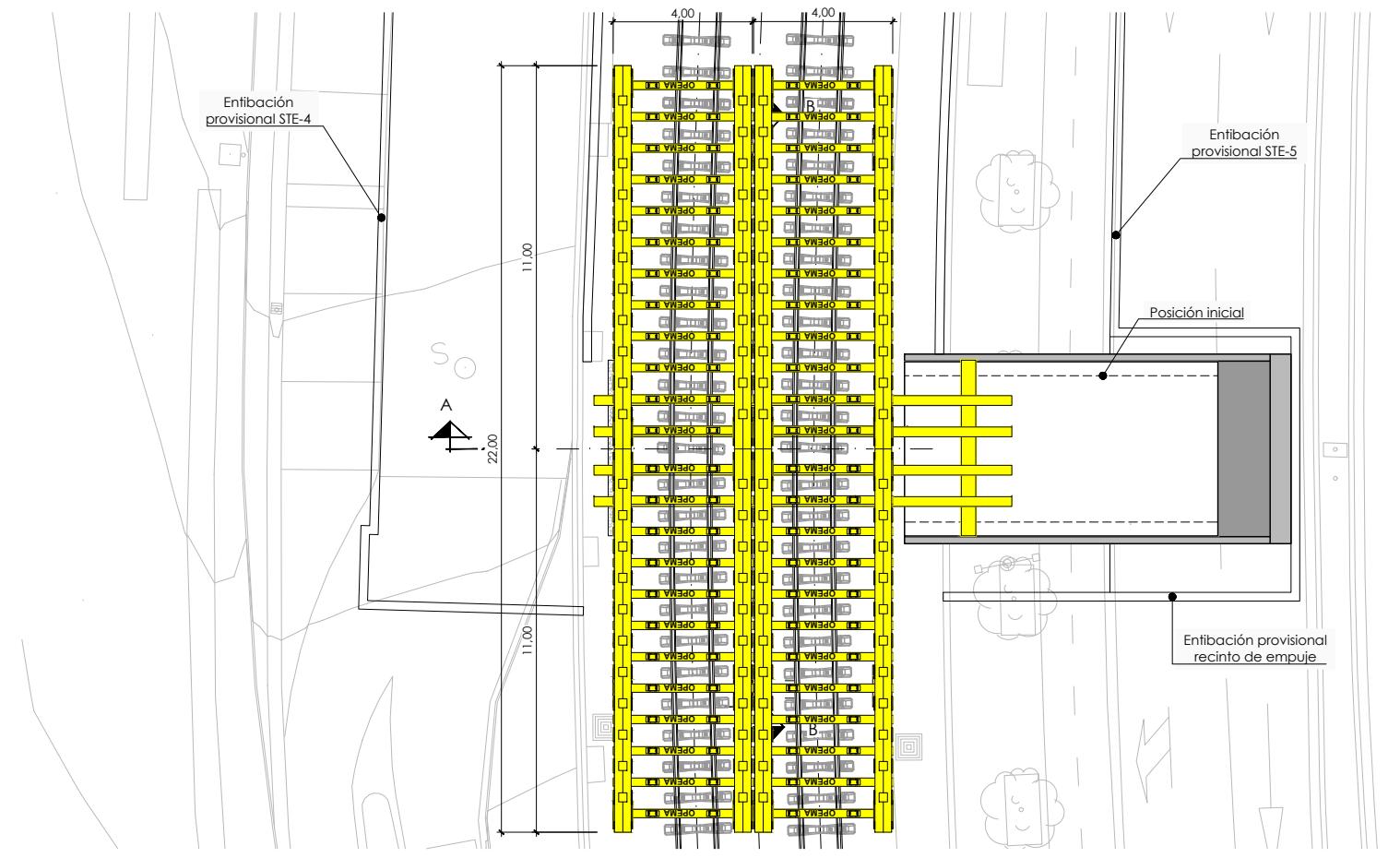
Leyenda	
	Relleno antrópico (Rx)
	Sedimentos aluviales (Qal)
	Flysch alterado (Fa)
	Flysch sano (F)
	Nivel freático
	Contacto
	Contacto difuso



Procedimiento operativo del apeo:

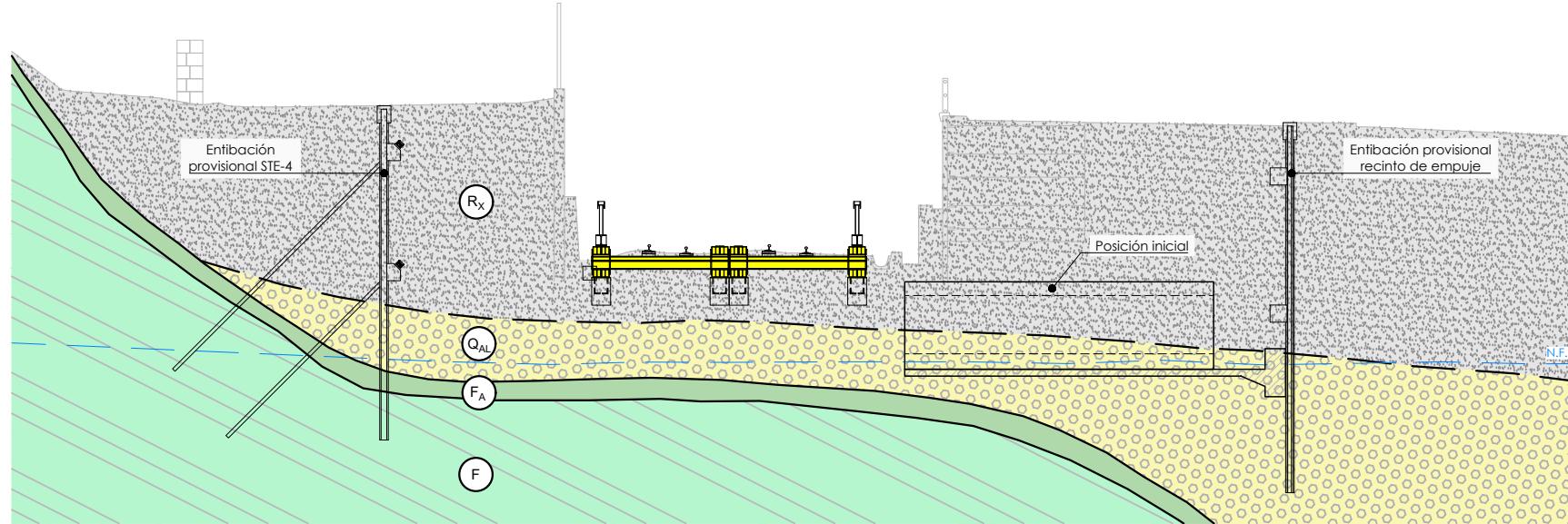
- En primer lugar, se procede al levantamiento de los servicios afectados para poder llevar a cabo el resto de la obra.
- Seguidamente se ejecutarán los elementos de cimentación que constituirán el apoyo de la estructura. Estos son 4 macizos micropilotados por vía, así como una viga de hormigón que servirá de apoyo sobre el terreno. Es importante que la cota de estos apoyos sea la correcta. Esta operación se realizará en bandas de mantenimiento nocturno.
- Una vez realizadas las cimentaciones, se montarán las vigas principales nivelándolas a la cota correcta paralelamente a la plataforma de la vía. Esta operación se realizará en bandas de mantenimiento nocturno.
- Posteriormente se desguarnece la vía y se colocan las vigas transversales desplazando las traviesas a una modulación de 90 cm entre ellas, procediendo a asegurar las piezas. Esta operación se realizará en bandas de mantenimiento nocturno.
- A continuación, se colocan las celosías longitudinales sobre las vigas principales exteriores, que no están contempladas en el cálculo, pero servirán de refuerzo al apeo y de cierre físico para el acceso a la vía.
- Cuando el apeo está totalmente montado y anclado, se puede realizar la excavación bajo las vías para el empuje del cajón.
- Finalizados estos trabajos, se rellenan con el material que la D.F. exija y se retira el apeo, embalando y bateando a su vez la vía. Esta operación se realizará en bandas de mantenimiento nocturno.

OHARRAK :	
NOTAS :	
A	PRIMERA EMISIÓN
REV.	CLASE DE MODIFICACIÓN
BERRIKUSPENAK / REVISIONES	
AHOLKULARIA / CONSULTOR	INGENIERO EGILEA INGENIERO AUTOR
AHOLKULARIAREN ERREFERENTZIA REFERENCIA CONSULTOR	ERREFERENTZIA REFERENCIA
MDRM-23-040-A	
Egiturak eta fabrika-obrak Kaxoi/bilbarratua Apeo Eraikuntza-elementuak Estructuras y obras de fabrica Cajón empujado Apeo Elementos constructivos	PLANO ZK. / N. PLANO 7.3.4
ORRIA / HOJA	1 Sigue 2

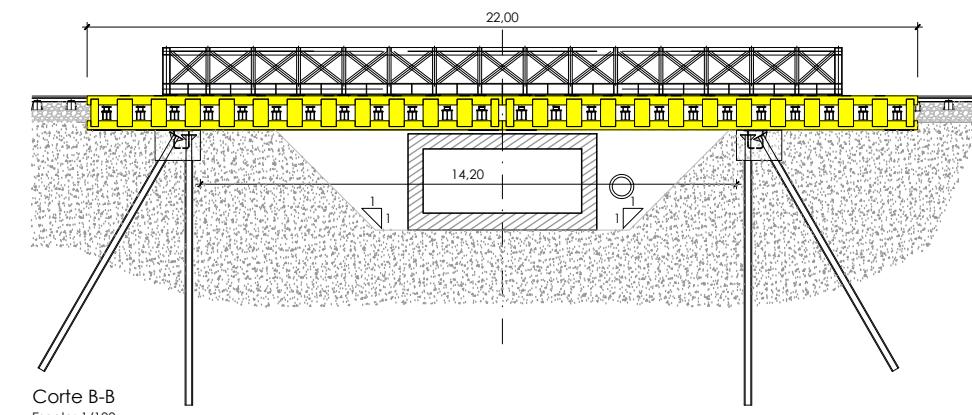


Planta
Escala: 1/100

Leyenda	
	Relleno antrópico (Rx)
	Sedimentos aluviales (Qal)
	Flysch alterado (Fa)
	Flysch sano (F)
	Nivel freático
	Contacto
	Contacto difuso



Corte A-A
Escala: 1/100

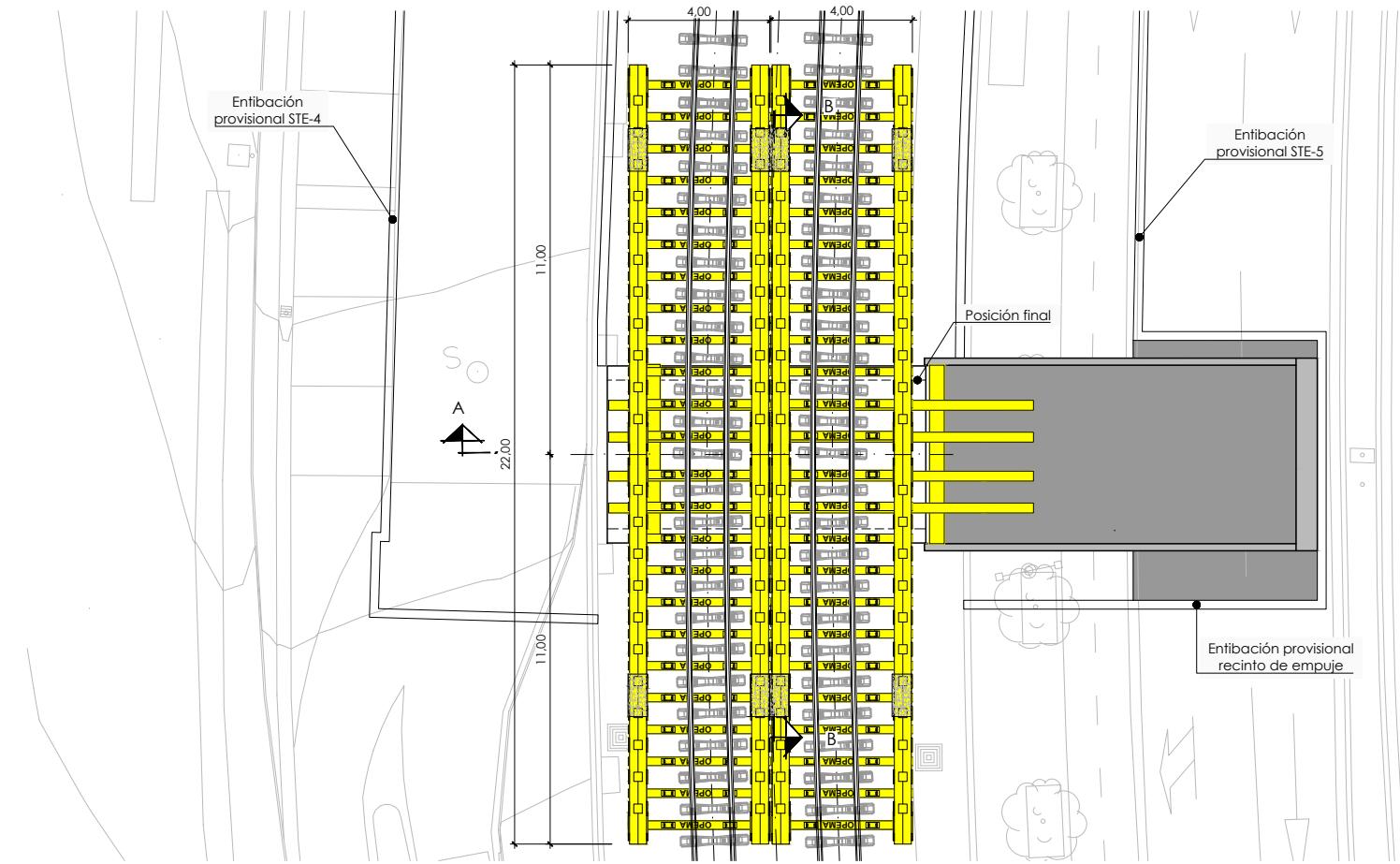


Corte B-B
Escala: 1/100

Procedimiento operativo del apeo:

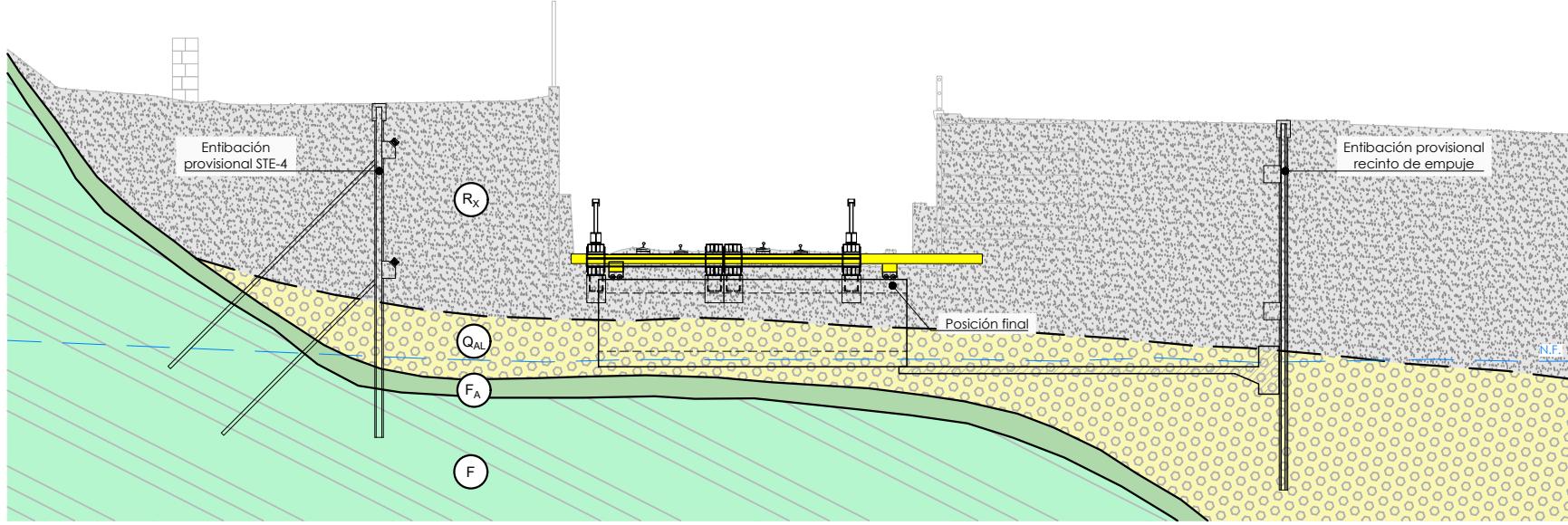
- En primer lugar, se procede al levantamiento de los servicios afectados para poder llevar a cabo el resto de la obra.
- Seguidamente se ejecutarán los elementos de cimentación que constituirán el apoyo de la estructura. Estos son 4 macizos micropilotados por vía, así como una viga de hormigón que servirá de apoyo sobre el terreno. Es importante que la cota de estos apoyos sea la correcta. Esta operación se realizará en bandas de mantenimiento nocturno.
- Una vez realizadas las cimentaciones, se montarán las vigas principales nivelándolas a la cota correcta paralelamente a la plataforma de la vía. Esta operación se realizará en bandas de mantenimiento nocturno.
- Posteriormente se desguarnece la vía y se colocan las vigas transversales desplazando las traviesas a una modulación de 90 cm entre ellas, procediendo a asegurar las piezas. Esta operación se realizará en bandas de mantenimiento nocturno.
- A continuación, se colocan las celosías longitudinales sobre las vigas principales exteriores, que no están contempladas en el cálculo, pero servirán de refuerzo al apeo y de cierre físico para el acceso a la vía.
- Cuando el apeo está totalmente montado y anclado, se puede realizar la excavación bajo las vías para el empuje del cajón.
- Finalizados estos trabajos, se rellenan con el material que la D.F. exija y se retira el apeo, embalando y bateando a su vez la vía. Esta operación se realizará en bandas de mantenimiento nocturno.

OHARRAK :	
NOTAS :	
A	PRIMERA EMISIÓN
REV.	CLASE DE MODIFICACIÓN
BERRIKUSPENAK / REVISIONES	FECHA NOMBRE COMP. OBRA
AHOLKULARIA / CONSULTOR	INGENIARI EGILEA INGENIERO AUTOR
AHOLKULARIAREN ERREFERENTZIA REFERENCIA CONSULTOR	ERREFERENTZIA REFERENCIA
MDRM-23-041-A	

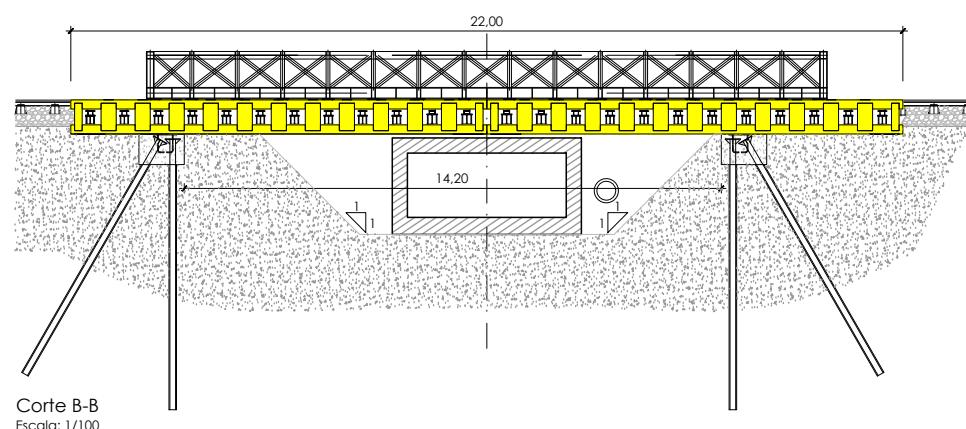


Planta
Escala: 1/100

Leyenda	
	Relleno antrópico (Rx)
	Sedimentos aluviales (Qal)
	Flysch alterado (Fa)
	Flysch sano (F)
—	Nivel freático
—	Contacto
— — —	Contacto difuso



Corte A-A
Escala: 1/100



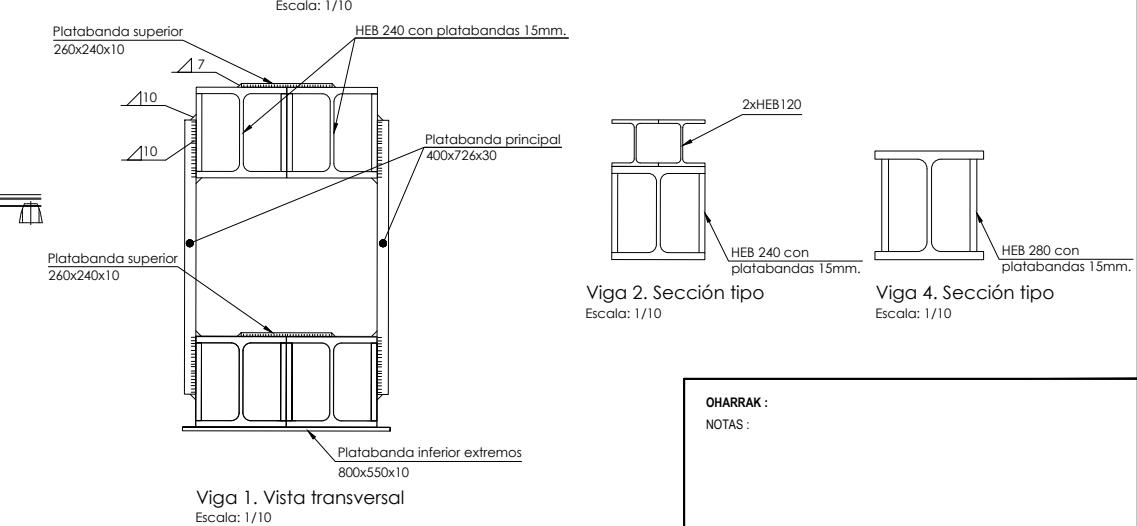
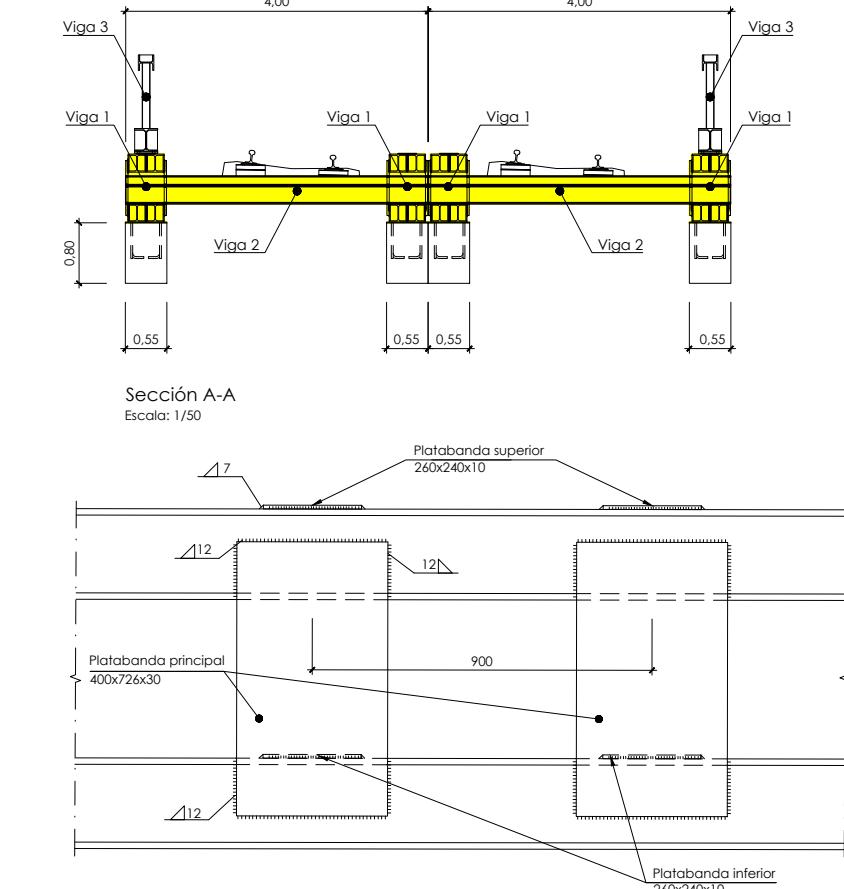
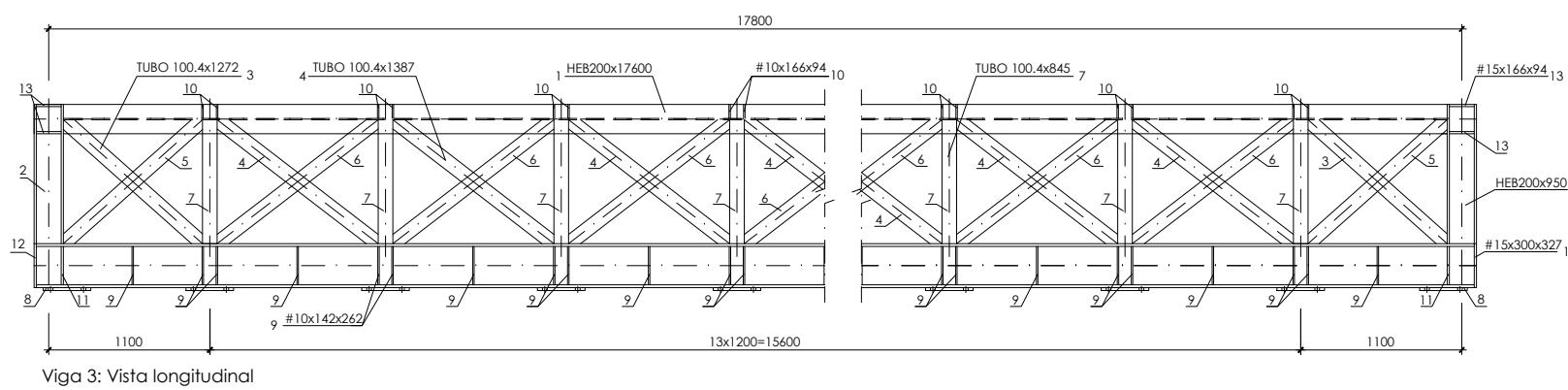
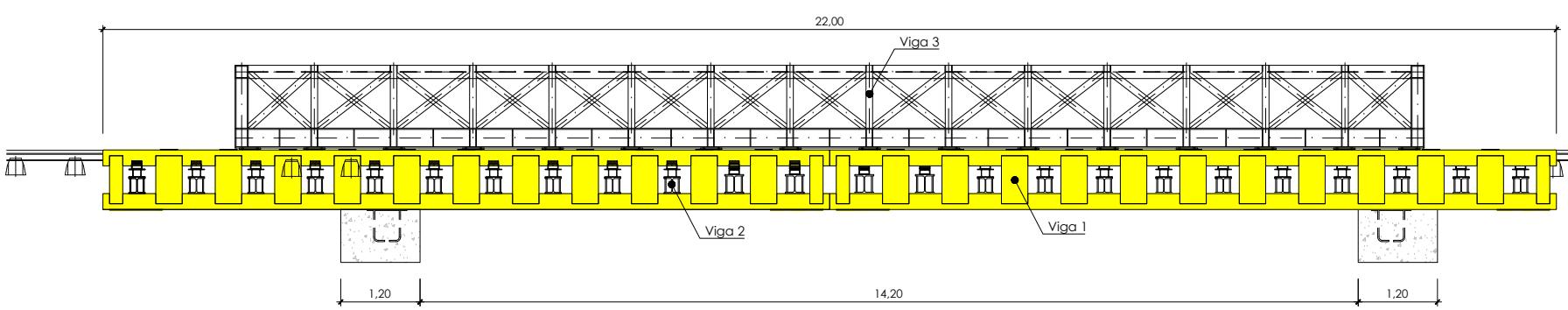
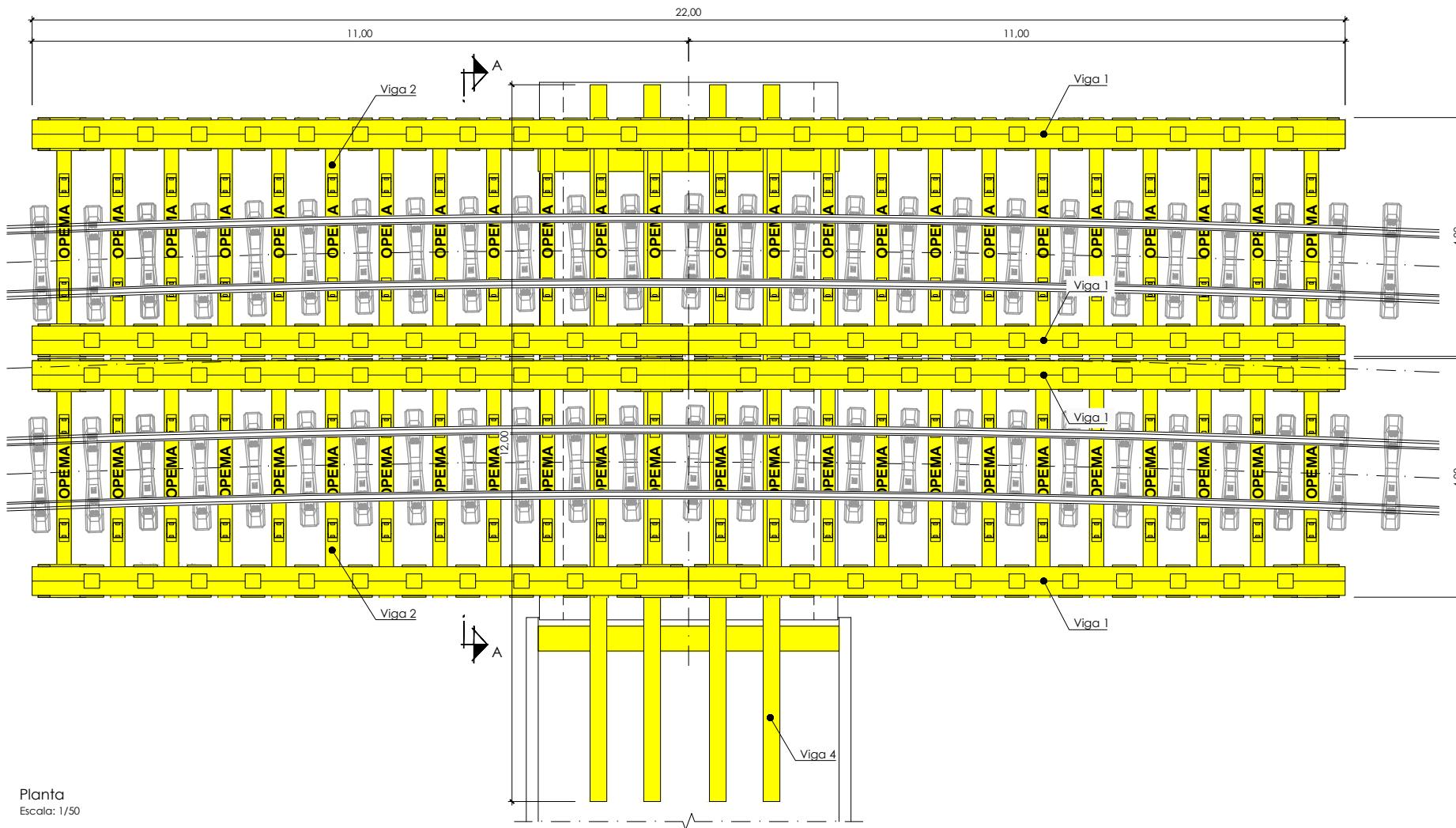
Corte B-B
Escala: 1/100

Procedimiento operativo del apeo:

- En primer lugar, se procede al levantamiento de los servicios afectados para poder llevar a cabo el resto de la obra.
- Seguidamente se ejecutarán los elementos de cimentación que constituirán el apoyo de la estructura. Estos son 4 macizos micropiloteados por vía, así como una viga de hormigón que servirá de apoyo sobre el terreno. Es importante que la cota de estos apoyos sea la correcta. Esta operación se realizará en bandas de mantenimiento nocturno.
- Una vez realizadas las cimentaciones, se montarán las vigas principales nivelándolas a la cota correcta paralelamente a la plataforma de la vía. Esta operación se realizará en bandas de mantenimiento nocturno.
- Posteriormente se desguarde la vía y se colocan las vigas transversales desplazando las traviesas a una modulación de 90 cm entre ellas, procediendo a asegurar las piezas. Esta operación se realizará en bandas de mantenimiento nocturno.
- A continuación, se colocan las celosías longitudinales sobre las vigas principales exteriores, que no están contempladas en el cálculo, pero servirán de refuerzo al apeo y de cierre físico para el acceso a la vía.
- Cuando el apeo está totalmente montado y anclado, se puede realizar la excavación bajo las vías para el empuje del cajón.
- Finalizados estos trabajos, se rellenará con el material que la D.F. exija y se retira el apeo, embalando y bateando a su vez la vía. Esta operación se realizará en bandas de mantenimiento nocturno.

OHARRAK :
NOTAS :

A	PRIMERA EMISIÓN	Mar. 22	NCF	ETS
REV.	CLASE DE MODIFICACIÓN	FECHA	NOMBRE	COMP. OBRA
BERRIKUSPENAK / REVISIONES				
AHOLKULARIA / CONSULTOR		INGENIARI EGILEA		
 OPEMA		INGENIERO AUTOR		
AHOLKULARIAREN ERREFERENTZIA		ERREFERENTZIA		
REFERENCIA CONSULTOR		REFERENCIA		
MDRM-23-042-A				



Elementos	Localización	Especificaciones	Nivel de control	Coefficientes	Recubrimiento mm
Hormigón	Limpieza y nivelación	HL-15	-	-	-
	Macizos	HA-25/B/20/XC2	Estatístico	$\gamma_c = 1.50$	30
Lechada	Micropilotes	fck=25 N/mm ²	Estatístico	$\gamma_c = 1.50$	-
Aceros estructural	Tubular	N80 fyk=500 N/mm ²	Normal	$\gamma_c = 1.25$	-
	Laminado	S275JR	Normal	$\gamma_c = 1.25$	-
Aceros para armar	Pasivo	B 500 S	Normal	$\gamma_s = 1.15$	-
Ejecución	Según IAPF	Intenso	-	-	-

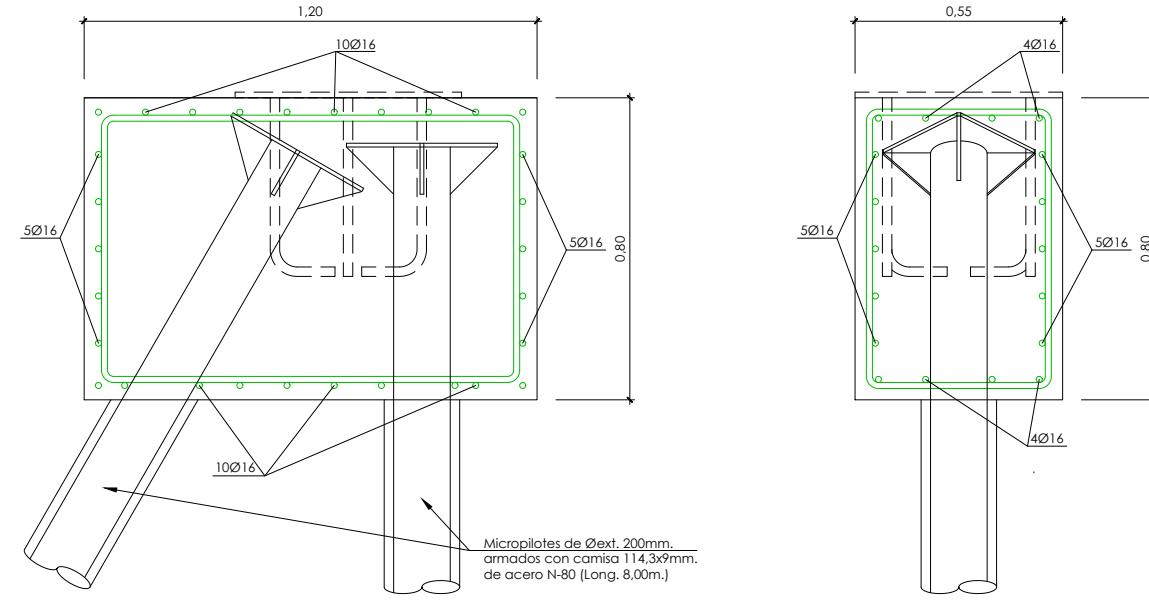
Cuadro de especificaciones según código estructural

A	PRIMERA EMISIÓN	Mar. 22	NCF	ETS
REV.	CLASE DE MODIFICACION	FECHA	NOMBRE	COMP. OBRA
BERRIKUSPENAK / REVISIONES				
AHOLKULARIA / CONSULTOR		INGENIARI EGILEA INGENIERO AUTOR		
 OPEMA		FUICRUM		
AHOLKULARIAREN ERREFERENTZIA REFERENCIA CONSULTOR		ERREFERENTZIA REFERENCIA		
MDRM-23-043-A				

Egiturak eta fabrika-obrak
Kaxol buztatuta
Apeo
Xehetasunak
Estructuras y obras de fabrica
Cajón empujado
Apeo
Detalles

PLANO ZK. / N. PLANO
7.3.4

ORRIA / HOJA
4 Sigue 5



Definición de micropiles

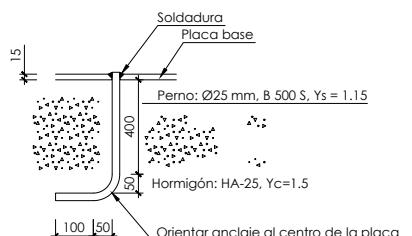
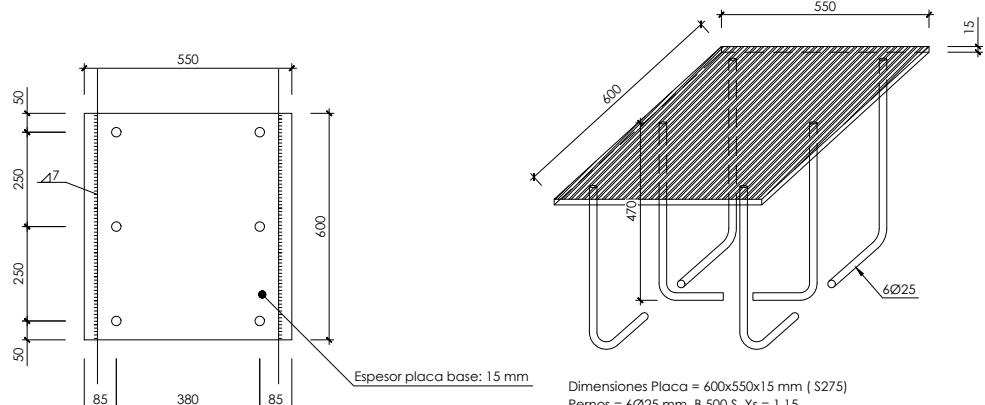
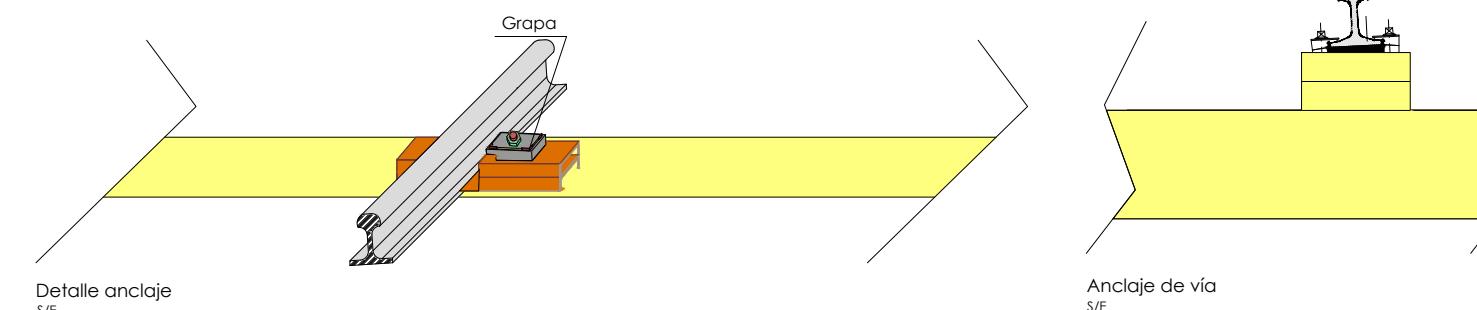
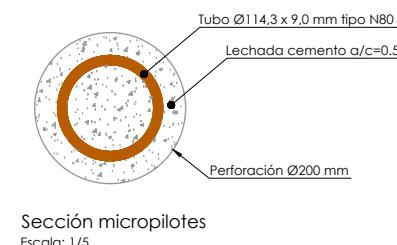
CÁLCULO DE MICROPILOTES PARA CIMENTACIÓN DE APEOS DE VÍA DE 14 METROS DE LUZ LIBRE

DATOS GEOMÉTRICOS	
Diametro Perforación:	D _p = 200,0 mm
Diametro Micropile:	D _m = 193,7 mm
Largo total considerado del micropile:	L= 8,00 m
Angulo a Micropile:	Longitudinal 0= 0°
	Transversal β= 30°

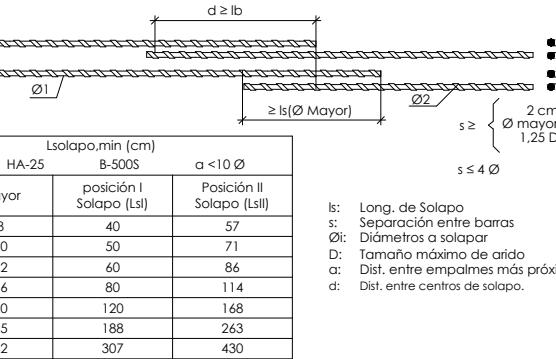
ARMADURA TUBULAR	ARMADURA DE REFORZO
Tipo Acero Armadura Tubular: T 80	Tipo Acero Armadura Barra: 8500S
Límite Elástico: f _{u,t} = 530 MPa	Límite Elástico: f _{u,b} = 500 MPa
Coefficiente de seguridad arm. Tub.: T _s = 1.10	Coefficiente de seguridad arm. Barra: T _s = 1.15
Resistencia de cálculo arm. Tub.: f _{c,t} = 400 MPa	Resistencia de cálculo arm. Barra: f _{c,b} = 400 MPa
Diametro Exterior Armadura Tubular: D _{o,t} = 114,3 mm	Diametro Armadura Barra: D _{o,b} = mm
Espesor Armadura Tubular: s _t = 9 mm	Número de Baras: n _b = ud
Recubrimiento mínimo:	Aire real: A _r = cm ³
Compresión: f _{c,t} = 20,00 mm	Modulo de elasticidad acero barra: E _{1,b} = 210.000 MPa
Tensión: f _{c,t} = 25,00 mm	Momento de inercia sección barra: I _{1,b} = cm ⁴
Diferencia entre diámetros: D _p , D _m = 85,70 mm	OK
Vida útil requerida al micropile: V _{us} = 3 años	Tipo de material de inyección: Lechada
Tipo de terreno (el pésimo esperado): Suelos naturales sin alterar	Resistencia cíclica neta: f _c = 25 MPa
Reducción en espesor armadura por efecto de la corrosión:	Coefficiente de seguridad lechada/mortero: T _s = 1.30
T _s = mm	Resistencia de círculo lechada/mortero: f _c = 16,7 MPa
Diametro exterior minorado: D _{o,m} = 114,30 mm	Aire de perforación: S _a = 294,88 cm ³
Área real: A _r = 15,52 cm ²	Área Util: A _u = A _r = 279,36 cm ²
Área mínima: A _m = 15,52 cm ²	Modulo de elasticidad lechada/mortero: E ₂ = 27.264 MPa
Módulo de elasticidad acero tubular: E _{1,t} = 210.000 MPa	Momento de inercia sección tubular: I _{1,t} = 6910,1 cm ⁴
Momento de inercia sección tubular: I _{1,t} = 415,7 cm ⁴	

COMPROBACIÓN FRONTE AL HUNDIMIENTO	
Precalentamiento de inyección:	IU
Es compatible la resistencia a punta?	No
Coeficiente Minoración:	F= 1,55
Empotramiento mínimo en roca:	m

DATOS DEL TERRENO						
Niveles geotécnicos existentes:						
De nominación	Cota Inicio	Cota Fin	Espesor vertical (m)	Espesor inclinado (m)	Naturaleza	N (nº golpes) /q ₆₀ (MPa)
UG III Depósitos Aluviales (Qa)	4.200	4.200	4.850		30	0,37
UG III Flysch arenoso (Fa)	4.200	4.800	0.692		Colosiva	0,4
UG IV Flysch sano (F)	4.800	20.000	3.200	2.457	Colosiva	2
	30.000					



Empalme por solape de barras traccionadas



Cuadro de especificaciones según código estructural

Elementos	Localización	Especificaciones	Nivel de control	Coeficientes	Recubrimiento mm
Hormigón	Limpieza y nivelación	HL-15	-	-	-
	Macizos	HA-25/B/20/XC2	Estatístico	$\gamma_c = 1,50$	30
Lechada	Micropiles	fck=25 N/mm ²	Estatístico	$\gamma_c = 1,50$	-
	Tubular	N80 fyk=500 N/mm ²	Normal	$\gamma_c = 1,25$	-
	Laminado	S275JR	Normal	$\gamma_c = 1,25$	-
Acero estructural	Acero para armar	B 500 S	Normal	$\gamma_s = 1,15$	-
	Ejecución	Según IAPF	Intenso	-	-

A PRIMERA EMISIÓN	Mar. 22	NCF	ETS
REV. CLASE DE MODIFICACION	FECHA	NOMBRE	COMP. OBRA
BERRIKUSPENAK / REVISIONES			
AHOLKULARIA / CONSULTOR		INGENIARI EGILEA INGENIERO AUTOR	
OPEMA		FULCRUM	
AHOLKULARIAREN ERREFERENTZIA REFERENCIA CONSULTOR		ERREFERENTZIA REFERENCIA	
MDRM-23-044-A			

Egiturak eta fabrika-obrak Kaxol buztatuta Apeo	PLANO ZK. / N. PLANO 7.3.4
Ainguraketaik eta zimenduak Estructuras y obras de fabrica Cajón empujado Apeo	ORRIA / HOJA
Anclajes y cimentaciones	5 Sigue Fin