

CÁLCULO – PANTALLA 4

ÍNDICE

1. NORMA Y MATERIALES	2
2. ACCIONES	2
3. DATOS GENERALES	2
4. DESCRIPCIÓN DEL TERRENO	2
5. SECCIÓN VERTICAL DEL TERRENO	¡Error! Marcado r no definido.
6. GEOMETRÍA	3
7. ESQUEMA DE LAS FASES	3
8. CARGAS	5
9. ELEMENTOS DE APOYO	6
10. RESULTADOS DE LAS FASES	6
11. RESULTADOS PARA LOS ELEMENTOS DE APOYO	9
12. DESCRIPCIÓN DEL ARMADO	9
13. COMPROBACIONES GEOMÉTRICAS Y DE RESISTENCIA	9
14. COMPROBACIONES DE ESTABILIDAD (COEFICIENTES DE SEGURIDAD)	11
15. COMPROBACIONES DE ESTABILIDAD (CÍRCULO DE DESLIZAMIENTO PÉSIMO)	12
16. MEDICIÓN	12

CÁLCULO – PANTALLA 4

1. NORMA Y MATERIALES

Norma de hormigón: Código Estructural (España)

Hormigón: HA-25, $Y_c=1.5$

Acero: B 500 S, $Y_s=1.15$

Clase de exposición: XC2

Recubrimiento geométrico: 7.0 cm

Tamaño máximo del árido: 20 mm

2. ACCIONES

Mayoración esfuerzos en construcción: 1.60

Mayoración esfuerzos en servicio: 1.60

Sin análisis sísmico

Sin considerar acciones térmicas en puntales

3. DATOS GENERALES

Cota de la rasante: 0.00 m

Altura del muro sobre la rasante: 0.00 m

Tipología: Muro pantalla de hormigón armado

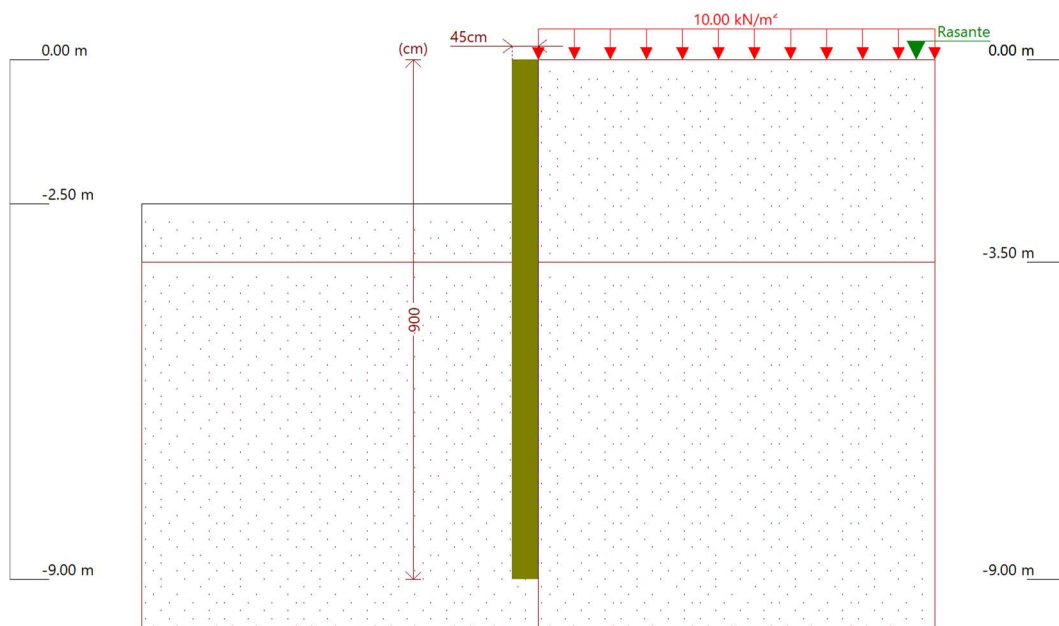
4. DESCRIPCIÓN DEL TERRENO

Porcentaje del rozamiento interno entre el terreno y el trasdós del muro pantalla: 0.0 %

Porcentaje del rozamiento interno entre el terreno y el intradós del muro pantalla: 0.0 %

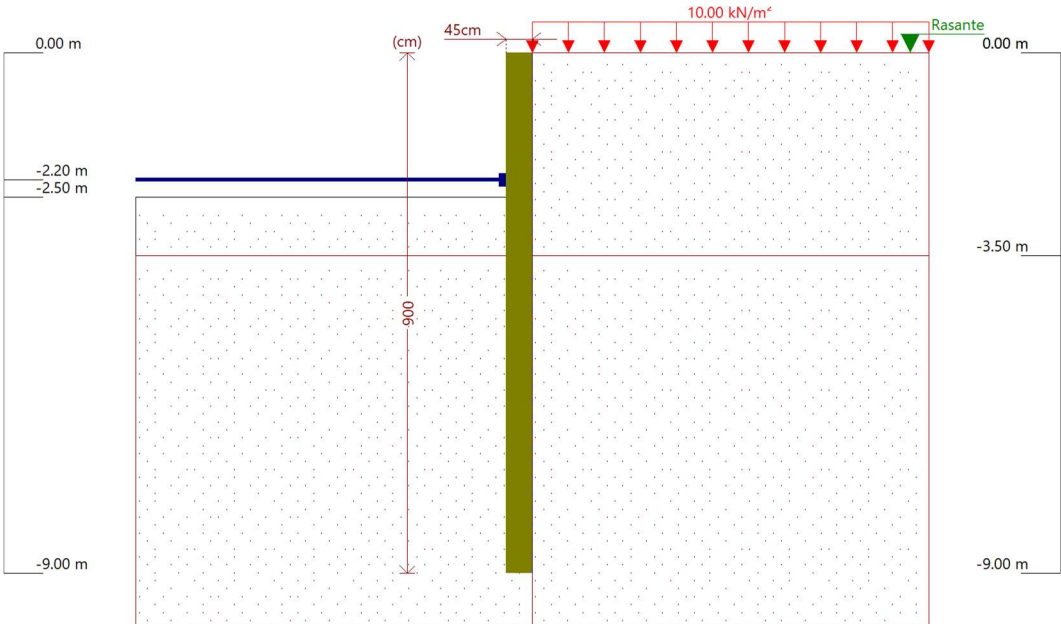
ESTRATOS

Referencias	Cota superior	Descripción	Coeficientes de empuje
1 - Rellenos	0.00 m	Densidad aparente: 18.0 kN/m ³ Densidad sumergida: 10.0 kN/m ³ Ángulo rozamiento interno: 30 grados Cohesión: 0.00 kN/m ² Módulo de balasto empuje activo: 10000.0 kN/m ³ Módulo de balasto empuje pasivo: 10000.0 kN/m ³ Gradiente módulo de balasto: 0.0 kN/m ⁴	Activo trasdós: 0.33 Reposo trasdós: 0.50 Pasivo trasdós: 3.00 Activo intradós: 0.33 Reposo intradós: 0.50 Pasivo intradós: 3.00
2 - Tosco Arenoso	-3.50 m	Densidad aparente: 19.0 kN/m ³ Densidad sumergida: 11.0 kN/m ³ Ángulo rozamiento interno: 20 grados Cohesión: 27.00 kN/m ² Módulo de balasto empuje activo: 50000.0 kN/m ³ Módulo de balasto empuje pasivo: 50000.0 kN/m ³ Gradiente módulo de balasto: 0.0 kN/m ⁴	Activo trasdós: 0.49 Reposo trasdós: 0.66 Pasivo trasdós: 2.04 Activo intradós: 0.49 Reposo intradós: 0.66 Pasivo intradós: 2.04

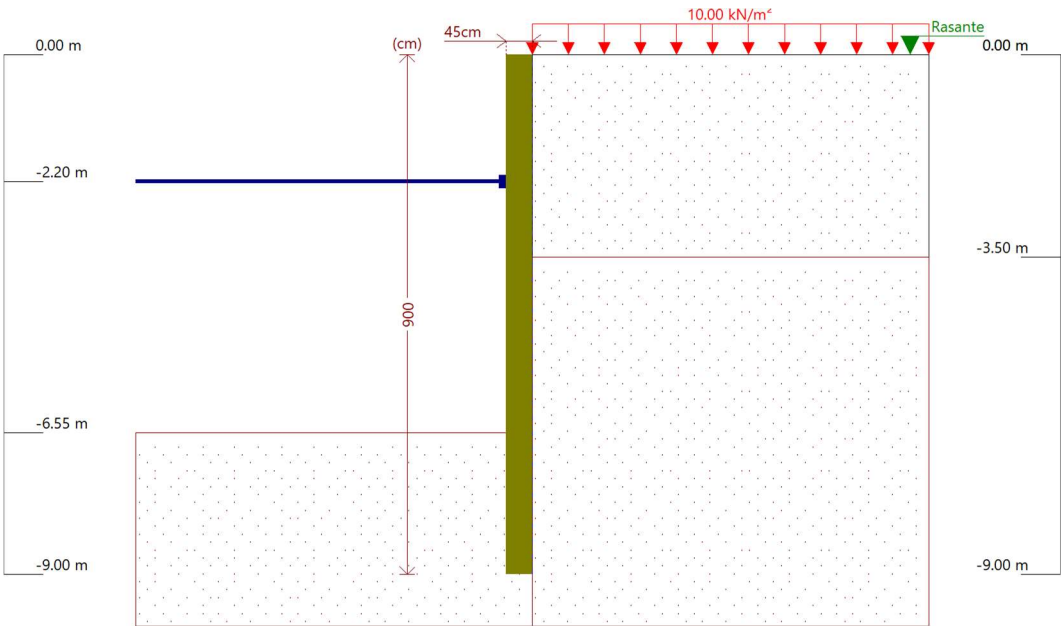


CÁLCULO – PANTALLA 4

Referencias	Nombre	Descripción
Fase 1	Excavación hasta la cota: -2.50 m	Tipo de fase: Constructiva Cota de excavación: -2.50 m

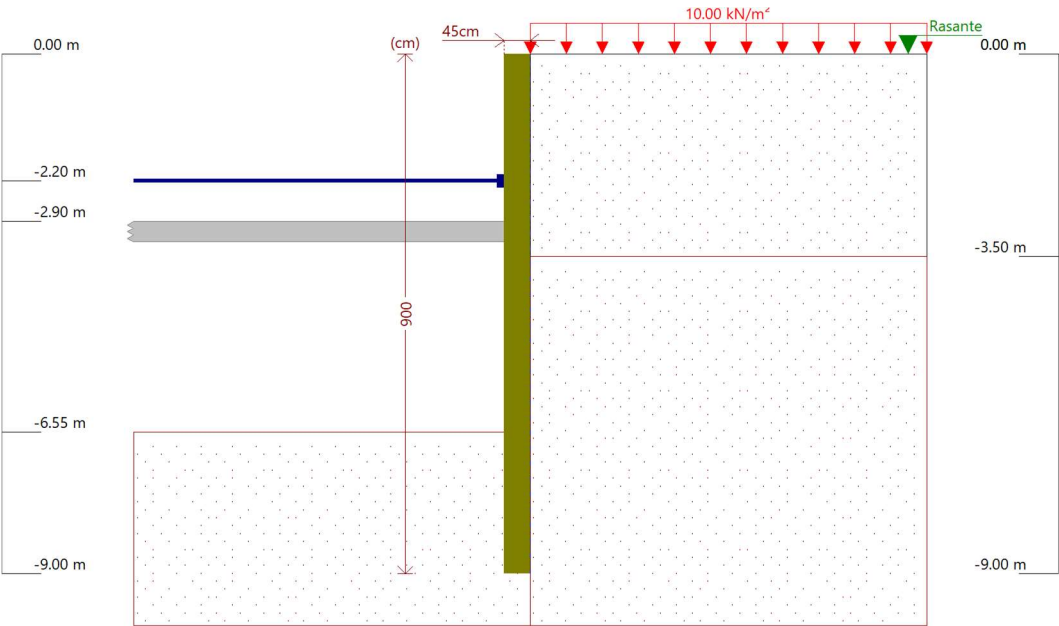


Referencias	Nombre	Descripción
Fase 2	Colocación codal a la cota -2.2	Tipo de fase: Constructiva Cota de excavación: -2.50 m

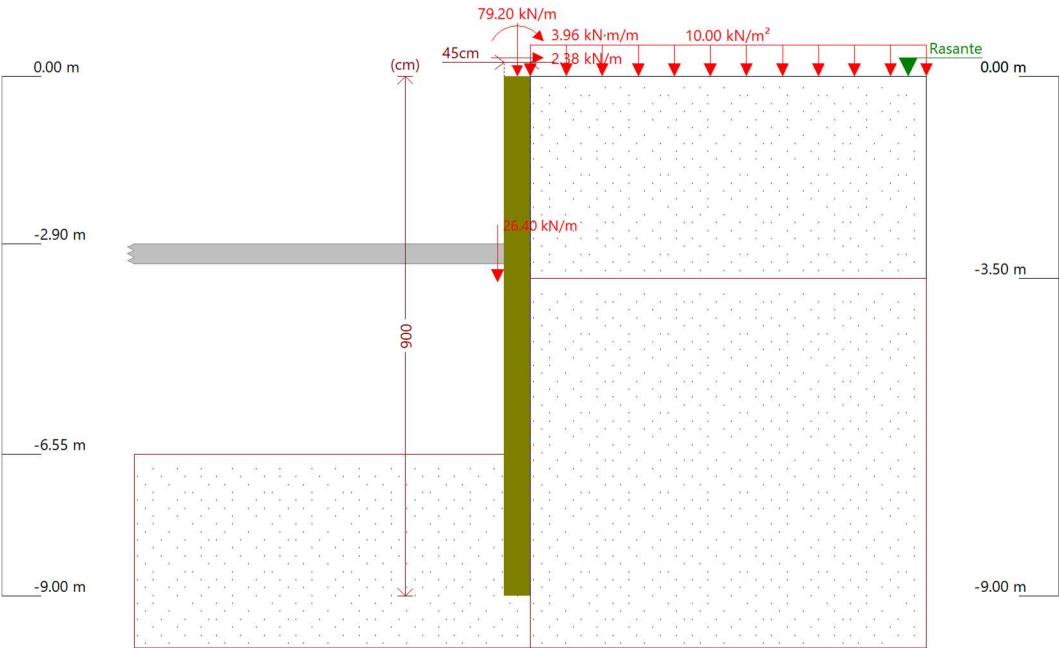


Referencias	Nombre	Descripción
Fase 3	Excavación hasta la cota: -6.55 m	Tipo de fase: Constructiva Cota de excavación: -6.55 m

CÁLCULO – PANTALLA 4



Referencias	Nombre	Descripción
Fase 4	Construcción de forjado suelo PBaja	Tipo de fase: Constructiva Cota de excavación: -6.55 m



Referencias	Nombre	Descripción
Fase 5	Fase de servicio	Tipo de fase: Servicio Cota de excavación: -6.55 m

CÁLCULO – PANTALLA 4

8. CARGAS

CARGAS EN EL TRASDÓS

Tipo	Cota	Datos	Fase inicial	Fase final
Uniforme	0 m	Valor: 10 kN/m ²	Excavación hasta la cota: -2.50 m	Fase de servicio

9. ELEMENTOS DE APOYO

PUNTALES

Descripción	Fase inicial	Fase final
Cota: -2.20 m Rigidez axil: 9800000 kN/m Separación: 2.5 m	Colocación codal a la cota -2.2	Construcción de forjado suelo PBaja

FORJADOS

Descripción	Fase de construcción	Fase de servicio
Cota: -2.90 m Canto: 35 cm Cortante fase constructiva: 0 kN/m Cortante fase de servicio: 26 kN/m Rigidez axil: 9800000 kN/m ²	Construcción de forjado suelo PBaja	Fase de servicio

10. RESULTADOS DE LAS FASES

Esfuerzos sin mayorar.

FASE 1: EXCAVACIÓN HASTA LA COTA: -2.50 M

BÁSICA

Cota (m)	Desplazamientos (mm)	Ley de axiles (kN/m)	Ley de cortantes (kN/m)	Ley de momento flector (kN·m/m)	Ley de empujes (kN/m ²)	Presión hidrostática (kN/m ²)
0.00	-3.75	0.00	0.42	0.00	3.33	0.00
-0.75	-3.13	8.28	3.21	1.31	7.83	0.00
-1.50	-2.51	16.55	10.21	7.03	12.33	0.00
-2.25	-1.90	24.83	20.58	19.69	16.83	0.00
-3.00	-1.34	33.11	30.96	40.97	3.42	0.00
-3.75	-0.88	41.39	17.21	61.45	-51.69	0.00
-4.50	-0.56	49.66	-12.76	57.94	-19.80	0.00
-5.25	-0.38	57.94	-22.37	42.72	-1.53	0.00
-6.00	-0.30	66.22	-21.02	26.23	6.68	0.00
-6.75	-0.27	74.49	-15.26	13.23	8.70	0.00
-7.50	-0.29	82.77	-8.90	5.00	7.61	0.00
-8.25	-0.31	91.05	-3.73	1.00	5.33	0.00
-9.00	-0.33	99.33	0.00	0.00	2.82	0.00
Máximos	-0.27 Cota: -6.75 m	99.33 Cota: -9.00 m	32.90 Cota: -3.50 m	62.52 Cota: -4.00 m	18.33 Cota: -2.50 m	0.00 Cota: 0.00 m

CÁLCULO – PANTALLA 4

Cota (m)	Desplazamientos (mm)	Ley de axiles (kN/m)	Ley de cortantes (kN/m)	Ley de momento flector (kN·m/m)	Ley de empujes (kN/m²)	Presión hidrostática (kN/m²)
Mínimos	-3.75 Cota: 0.00 m	0.00 Cota: 0.00 m	-22.75 Cota: -5.50 m	0.00 Cota: -9.00 m	-62.76 Cota: -3.50 m	0.00 Cota: 0.00 m

FASE 2: COLOCACIÓN CODAL A LA COTA -2.2

BÁSICA

Cota (m)	Desplazamientos (mm)	Ley de axiles (kN/m)	Ley de cortantes (kN/m)	Ley de momento flector (kN·m/m)	Ley de empujes (kN/m²)	Presión hidrostática (kN/m²)
0.00	-3.75	0.00	0.42	0.00	3.33	0.00
-0.75	-3.13	8.28	3.21	1.31	7.83	0.00
-1.50	-2.51	16.55	10.21	7.03	12.33	0.00
-2.20	-1.94	24.28	20.58	18.66	16.54	0.00
-2.75	-1.52	30.35	29.38	33.23	6.33	0.00
-3.50	-1.02	38.63	32.90	57.15	-62.76	0.00
-4.25	-0.65	46.90	-5.56	61.13	-28.79	0.00
-5.00	-0.42	55.18	-20.79	48.32	-6.30	0.00
-5.75	-0.31	63.46	-22.22	31.48	4.81	0.00
-6.50	-0.28	71.74	-17.38	17.04	8.50	0.00
-7.25	-0.28	80.01	-10.94	7.22	8.18	0.00
-8.00	-0.30	88.29	-5.26	1.93	6.15	0.00
-8.75	-0.33	96.57	-1.27	0.09	3.66	0.00
Máximos	-0.27 Cota: -6.75 m	99.33 Cota: -9.00 m	32.90 Cota: -3.50 m	62.52 Cota: -4.00 m	18.33 Cota: -2.50 m	0.00 Cota: 0.00 m
Mínimos	-3.75 Cota: 0.00 m	0.00 Cota: 0.00 m	-22.75 Cota: -5.50 m	0.00 Cota: -9.00 m	-62.76 Cota: -3.50 m	0.00 Cota: 0.00 m

FASE 3: EXCAVACIÓN HASTA LA COTA: -6.55 M

BÁSICA

Cota (m)	Desplazamientos (mm)	Ley de axiles (kN/m)	Ley de cortantes (kN/m)	Ley de momento flector (kN·m/m)	Ley de empujes (kN/m²)	Presión hidrostática (kN/m²)
0.00	-2.62	0.00	1.84	0.00	14.72	0.00
-0.75	-2.37	8.28	9.37	4.20	15.39	0.00
-1.50	-2.14	16.55	21.07	17.05	15.99	0.00
-2.20	-1.96	24.28	33.18	37.23	16.53	0.00
-2.75	-1.87	30.35	-30.60	18.81	19.83	0.00
-3.50	-1.77	38.63	-14.60	3.68	0.00	0.00
-4.25	-1.69	46.90	-13.86	-7.07	4.97	0.00
-5.00	-1.59	55.18	-8.39	-15.02	11.95	0.00
-5.75	-1.46	63.46	2.32	-16.25	18.94	0.00
-6.50	-1.28	71.74	18.27	-6.82	25.93	0.00

CÁLCULO – PANTALLA 4

Cota (m)	Desplazamientos (mm)	Ley de axiles (kN/m)	Ley de cortantes (kN/m)	Ley de momento flector (kN·m/m)	Ley de empujes (kN/m²)	Presión hidrostática (kN/m²)
-7.25	-1.10	80.01	8.56	5.49	-23.34	0.00
-8.00	-0.92	88.29	-4.48	4.65	-5.80	0.00
-8.75	-0.75	96.57	-4.68	0.50	10.66	0.00
Máximos	-0.70 Cota: -9.00 m	99.33 Cota: -9.00 m	33.18 Cota: -2.20 m	37.23 Cota: -2.20 m	25.93 Cota: -6.50 m	0.00 Cota: 0.00 m
Mínimos	-2.62 Cota: 0.00 m	0.00 Cota: 0.00 m	-39.39 Cota: -2.25 m	-16.83 Cota: -5.50 m	-35.25 Cota: -6.75 m	0.00 Cota: 0.00 m

FASE 4: CONSTRUCCIÓN DE FORJADO SUELO PBAJA

BÁSICA

Cota (m)	Desplazamientos (mm)	Ley de axiles (kN/m)	Ley de cortantes (kN/m)	Ley de momento flector (kN·m/m)	Ley de empujes (kN/m²)	Presión hidrostática (kN/m²)
0.00	-2.62	-0.00	1.84	-0.00	14.72	0.00
-0.75	-2.37	8.28	9.37	4.20	15.39	0.00
-1.50	-2.14	16.55	21.07	17.05	15.99	0.00
-2.20	-1.96	24.28	33.18	37.23	16.53	0.00
-2.75	-1.87	30.35	-30.60	18.81	19.83	0.00
-3.25	-1.80	35.87	-20.31	7.33	22.83	0.00
-4.00	-1.72	44.15	-14.52	-3.60	2.64	0.00
-4.75	-1.63	52.42	-10.80	-12.92	9.62	0.00
-5.50	-1.51	60.70	-1.83	-16.83	16.61	0.00
-6.25	-1.34	68.98	12.37	-11.39	23.60	0.00
-7.00	-1.16	77.25	15.94	3.35	-29.53	0.00
-7.75	-0.98	85.53	-1.61	5.77	-11.48	0.00
-8.50	-0.81	93.81	-5.99	1.67	5.23	0.00
Máximos	-0.70 Cota: -9.00 m	99.33 Cota: -9.00 m	33.18 Cota: -2.20 m	37.23 Cota: -2.20 m	25.93 Cota: -6.50 m	0.00 Cota: 0.00 m
Mínimos	-2.62 Cota: 0.00 m	-0.00 Cota: 0.00 m	-39.39 Cota: -2.25 m	-16.83 Cota: -5.50 m	-35.25 Cota: -6.75 m	0.00 Cota: 0.00 m

FASE 5: FASE DE SERVICIO

BÁSICA

Cota (m)	Desplazamientos (mm)	Ley de axiles (kN/m)	Ley de cortantes (kN/m)	Ley de momento flector (kN·m/m)	Ley de empujes (kN/m²)	Presión hidrostática (kN/m²)
0.00	-3.11	79.20	-1.15	-3.96	9.81	0.00
-0.75	-2.78	87.48	4.12	-2.86	11.30	0.00
-1.50	-2.45	95.75	12.99	4.60	12.89	0.00
-2.25	-2.13	104.03	23.51	19.45	16.83	0.00
-3.00	-1.86	112.31	37.26	43.76	21.33	0.00

CÁLCULO – PANTALLA 4

Cota (m)	Desplazamientos (mm)	Ley de axiles (kN/m)	Ley de cortantes (kN/m)	Ley de momento flector (kN·m/m)	Ley de empujes (kN/m²)	Presión hidrostática (kN/m²)
-3.50	-1.73	144.23	-30.93	32.81	2.36	0.00
-4.25	-1.60	152.50	-27.67	10.96	9.72	0.00
-5.00	-1.49	160.78	-18.48	-5.52	16.97	0.00
-5.75	-1.37	169.06	-4.18	-12.49	23.10	0.00
-6.50	-1.23	177.34	14.57	-6.49	28.78	0.00
-7.25	-1.06	185.61	7.75	4.43	-20.31	0.00
-8.00	-0.91	193.89	-3.64	3.91	-5.20	0.00
-8.75	-0.77	202.17	-3.96	0.43	9.00	0.00
Máximos	-0.72 Cota: -9.00 m	204.93 Cota: -9.00 m	42.59 Cota: -3.07 m	46.96 Cota: -3.07 m	28.78 Cota: -6.50 m	0.00 Cota: 0.00 m
Mínimos	-3.11 Cota: 0.00 m	79.20 Cota: 0.00 m	-36.68 Cota: -3.25 m	-12.49 Cota: -5.75 m	-30.45 Cota: -6.75 m	0.00 Cota: 0.00 m

11. RESULTADOS PARA LOS ELEMENTOS DE APOYO

Esfuerzos sin mayorar.

Puntales

Cota: -2.20 m	
Fase	Resultado
Colocación codal a la cota -2.2	Carga puntual: -3.61 kN Carga lineal: -1.45 kN/m
Excavación hasta la cota: -6.55 m	Carga puntual: 181.42 kN Carga lineal: 72.57 kN/m
Construcción de forjado suelo PBaja	Carga puntual: 181.42 kN Carga lineal: 72.57 kN/m

Forjados

Cota: -2.90 m	
Fase	Resultado
Construcción de forjado suelo PBaja	Carga lineal: -2.75 kN/m
Fase de servicio	Carga lineal: 79.27 kN/m

12. DESCRIPCIÓN DEL ARMADO

Armado vertical trasdós	Armado vertical intradós	Armado base horizontal	Rigidizador vertical	Rigidizador horizontal
Ø12c/20 Refuerzos: - Ø12 L(315), D(255) D: Distancia desde coronación	Ø12c/20	Ø16c/25	2Ø12	4Ø12

13. COMPROBACIONES GEOMÉTRICAS Y DE RESISTENCIA

Referencia: Pantalla4		
Comprobación	Valores	Estado

CÁLCULO – PANTALLA 4

Referencia: Pantalla4		
Comprobación	Valores	Estado
Recubrimiento: <i>Norma Código Estructural. Artículo A19.4.4.1.3</i>	Mínimo: 7 cm Calculado: 7 cm	Cumple
Separación libre mínima armaduras horizontales: <i>Norma Código Estructural. Artículo A19.8.2 (2)</i>	Mínimo: 2.5 cm Calculado: 23.4 cm	Cumple
Separación máxima armaduras horizontales: <i>Norma Código Estructural. Artículo A19.9.3.1.1 (3)</i>	Máximo: 30 cm Calculado: 25 cm	Cumple
Cuantía geométrica mínima horizontal por cara: <i>Norma Código Estructural. Artículo A19.9.6.3 (1)</i>	Mínimo: 0.0016 Calculado: 0.00178	Cumple
Cuantía mínima mecánica horizontal por cara: <i>Norma Código Estructural. Artículo A19.9.3.1.1 (2)</i>	Mínimo: 0.0005 Calculado: 0.00178	Cumple
Longitud de patilla horizontal: <i>Criterio de CYPE: La longitud de la patilla debe ser mayor de 12 veces el diámetro</i>	Mínimo: 19 cm Calculado: 23 cm	Cumple
Cuantía mínima geométrica vertical cara traccionada: <i>Norma Código Estructural. Artículo A19.9.6.2(1)</i>	Mínimo: 0.0012	
-Trasdós:	Calculado: 0.00125	Cumple
-Intradós:	Calculado: 0.00125	Cumple
Cuantía mínima geométrica vertical cara comprimida: <i>Norma Código Estructural. Artículo A19.9.6.2 (1)</i>	Mínimo: 0.0008	
-Trasdós:	Calculado: 0.00125	Cumple
-Intradós:	Calculado: 0.00125	Cumple
Cuantía mínima mecánica vertical cara traccionada: <i>Norma EHE, artículo 42.3.2 (Flexión simple o compuesta)</i>		
-Trasdós:	Mínimo: 0.0011 Calculado: 0.00251	Cumple
-Intradós:	Mínimo: 0.00053 Calculado: 0.00125	Cumple
Cuantía mínima mecánica vertical cara comprimida: <i>Criterio de CYPE</i>	Calculado: 0.00125	
-Trasdós:	Mínimo: 8e-005	Cumple
-Intradós:	Mínimo: 9e-005	Cumple
Cuantía máxima geométrica de armadura vertical total: <i>Norma Código Estructural. Artículo A19.9.6.2 (1)</i>	Máximo: 0.04 Calculado: 0.00377	Cumple
Separación libre mínima armaduras verticales: <i>Norma Código Estructural. Artículo A19.8.2 (2)</i>	Mínimo: 2.5 cm	
-Trasdós, vertical:	Calculado: 8.8 cm	Cumple
-Intradós, vertical:	Calculado: 18.8 cm	Cumple
Separación máxima entre barras: <i>Norma Código Estructural. Artículo A19.9.3.1.1 (3)</i>	Máximo: 30 cm	
-Armadura vertical Trasdós, vertical:	Calculado: 20 cm	Cumple

CÁLCULO – PANTALLA 4

Referencia: Pantalla4		
Comprobación	Valores	Estado
- Armadura vertical Intradós, vertical:	Calculado: 20 cm	Cumple
Comprobación a flexión compuesta: <i>Comprobación realizada por módulo de pantalla</i>		Cumple
Comprobación a cortante: <i>Norma Código Estructural. Artículo A19.6.2.2</i>	Máximo: 411.1 kN Calculado: 157.5 kN	Cumple
Comprobación de fisuración:	Máximo: 0.3 mm Calculado: 0 mm	Cumple
Rigidizadores horizontales:		
- Diámetro mínimo: <i>Criterio de CYPE. El diámetro del rigidizador debe ser como mínimo igual al mayor diámetro de la armadura base vertical.</i>	Mínimo: 12 mm Calculado: 12 mm	Cumple
- Separación máxima: <i>Criterio NTE. Acondicionamiento del Terreno. Cimentaciones.</i>	Máximo: 2.5 m Calculado: 2.25 m	Cumple
Rigidizadores verticales:		
- Diámetro mínimo: <i>Criterio de CYPE. El diámetro del rigidizador debe ser como mínimo igual al mayor diámetro de la armadura base vertical.</i>	Mínimo: 12 mm Calculado: 12 mm	Cumple
- Separación máxima: <i>Criterio NTE. Acondicionamiento del Terreno. Cimentaciones.</i>	Máximo: 1.5 m Calculado: 1.25 m	Cumple
Se cumplen todas las comprobaciones		
Información adicional:		
- Sección crítica a flexión compuesta: Cota: -5.50 m, Md: 148.15 kN·m, Nd: 0.00 kN, Vd: -91.01 kN, Tensión máxima del acero: 326.820 MPa		
- Sección crítica a cortante: Cota: -2.25 m		
- Los esfuerzos están mayorados y corresponden al ancho total del tramo definido. (Longitud tramo: 2.50 m)		

14. COMPROBACIONES DE ESTABILIDAD (COEFICIENTES DE SEGURIDAD)

Referencia: Comprobaciones de estabilidad (Coeficientes de seguridad): Pantalla4		
Comprobación	Valores	Estado
Relación entre el momento originado por los empujes pasivos en el intradós y el momento originado por los empujes activos en el trasdós:		
- Hipótesis básica: <i>Valor introducido por el usuario.</i>	Mínimo: 1.67	
- Excavación hasta la cota: -2.50 m:	Calculado: 5.529	Cumple
- Colocación codal a la cota -2.2:	Calculado: 8.419	Cumple
- Excavación hasta la cota: -6.55 m:	Calculado: 2.648	Cumple
- Fase de servicio:	Calculado: 2.961	Cumple
- Construcción de forjado suelo PBaja:		No procede ⁽¹⁾
⁽¹⁾ Existe más de un apoyo.		

CÁLCULO – PANTALLA 4

Referencia: Comprobaciones de estabilidad (Coeficientes de seguridad): Pantalla4		
Comprobación	Valores	Estado
Relación entre el empuje pasivo total en el intradós y el empuje realmente movilizado en el intradós: <i>Valor introducido por el usuario.</i>	Mínimo: 1.67	
Hipótesis básica:		
-Excavación hasta la cota: -2.50 m:	Calculado: 3.223	Cumple
-Colocación codal a la cota -2.2:	Calculado: 3.223	Cumple
-Excavación hasta la cota: -6.55 m:	Calculado: 1.966	Cumple
-Construcción de forjado suelo PBaja:	Calculado: 1.966	Cumple
-Fase de servicio:	Calculado: 1.986	Cumple
Se cumplen todas las comprobaciones		

15. COMPROBACIONES DE ESTABILIDAD (CÍRCULO DE DESLIZAMIENTO PÉSIMO)

Referencia: Comprobaciones de estabilidad (Círculo de deslizamiento pésimo): Pantalla4		
Comprobación	Valores	Estado
Círculo de deslizamiento pésimo:		
-Combinaciones sin sismo: <i>Valor introducido por el usuario.</i>	Mínimo: 1.8	
-Excavación hasta la cota: -2.50 m: Coordenadas del centro del círculo (-1.23 m ; 3.80 m) - Radio: 13.30 m:	Calculado: 6.098	Cumple
-Colocación codal a la cota -2.2: Coordenadas del centro del círculo (-1.23 m ; 3.80 m) - Radio: 13.30 m:	Calculado: 6.098	Cumple
-Excavación hasta la cota: -6.55 m: Coordenadas del centro del círculo (-1.64 m ; 1.16 m) - Radio: 10.64 m:	Calculado: 2.168	Cumple
-Construcción de forjado suelo PBaja:		No procede ⁽¹⁾
-Fase de servicio:		No procede ⁽¹⁾
<i>(1) No es necesario comprobar la estabilidad global (círculo de deslizamiento pésimo) cuando en la fase se ha definido algún forjado.</i>		
Se cumplen todas las comprobaciones		

16. MEDICIÓN

Referencia: Muro pantalla de hormigón armado		B 500 S, Ys=1.15		Total
Nombre de armado		Ø12	Ø16	
Armado vertical trasdós	Longitud (m)	12x9.10		109.20
	Peso (kg)	12x8.08		96.95
Armado vertical trasdós - Refuerzos	Longitud (m)	11x3.15		34.65
	Peso (kg)	11x2.80		30.76
Armado vertical intradós	Longitud (m)	12x9.10		109.20
	Peso (kg)	12x8.08		96.95
Junta lateral positiva	Longitud (m)	2x9.09		18.18
	Peso (kg)	2x8.07		16.14
Junta lateral negativa	Longitud (m)	1x9.09		9.09
	Peso (kg)	1x8.07		8.07
Armado horizontal	Longitud (m)		37x5.38	199.06
	Peso (kg)		37x8.49	314.18

CÁLCULO – PANTALLA 4

Referencia: Muro pantalla de hormigón armado		B 500 S, Ys=1.15		Total
Nombre de armado		Ø12	Ø16	
Armado rigidizadores verticales	Longitud (m)	2x9.30		18.60
	Peso (kg)	2x8.26		16.51
Armado rigidizadores verticales	Longitud (m)	2x9.30		18.60
	Peso (kg)	2x8.26		16.51
Armado rigidizadores horizontales	Longitud (m)	8x3.12		24.96
	Peso (kg)	8x2.77		22.16
Totales	Longitud (m)	342.48	199.06	
	Peso (kg)	304.05	314.18	618.23
Total con mermas (10.00%)	Longitud (m)	376.73	218.97	
	Peso (kg)	334.46	345.59	680.05

Resumen de medición (se incluyen mermas de acero)

Elemento	B 500 S, Ys=1.15 (kg)			Hormigón (m³)
	Ø12	Ø16	Total	HA-25, Yc=1.5
Referencia: Muro pantalla de hormigón armado	334.46	345.59	680.05	10.13
Totales	334.46	345.59	680.05	10.13