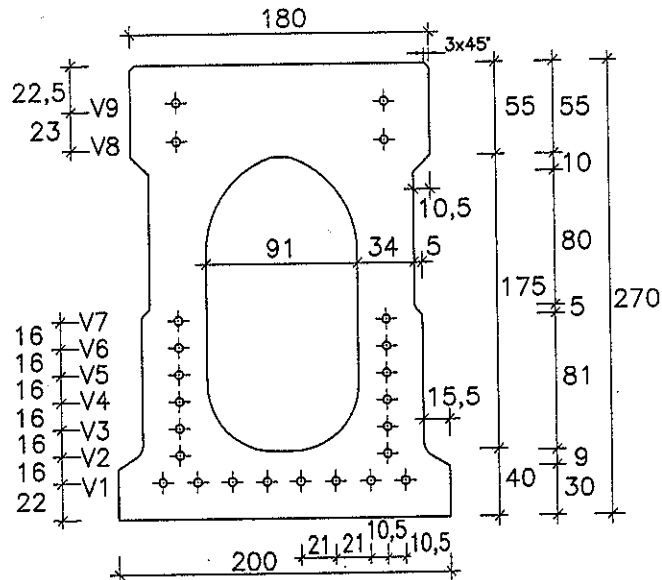


Hoja n° 1 de 2

1. - CORREA Tb.27



PESO (kN/ml) : 0.79

Cotas en mm

2. - MATERIALES

HORM. CORREA 1 a 9	:	HP-40/P/12/IIa	fck = 40.0 N/mm2,	Gamma.c = 1.50
HORM. CORREA 10	:	HP-45/P/12/IIa	fck = 45.0 N/mm2,	Gamma.c = 1.50
ACERO ARMADURA ACTIVA	:	Y 1860 C II	fpk = 1667 N/mm2,	Gamma.s = 1.15,

3.- ARMADO, TENSIONES Y PERDIDAS DE LA CORREA Tb.27

[illegible]

FICHA DE CARACTERISTICAS TECNICAS, SEGUN EHE-08, Y EN 1991-1 DE LA CORREA AUTORRESISTENTE PRETENSADA MODELO SCTb.27

FORJADOS SANTA COMBA, S.L.

Braña Rica, s/n.
15841 SANTA COMBA (A Coruña)

TECNICO AUTOR DE LA MEMORIA : Jordi Amat

Hoja n° 2 de 2



	FLEXION POSITIVA				FLEXION NEGATIVA								
TIPO	MOMENTO	MOMENTO LIMITE			MOMENTO	MOMENTO LIMITE			RIGI-	CORTANTE ULTIMO Vu			
CORREA	ULTIMO	FIS. Mo' Mo,des			ULTIMO	FIS. Mo' Mo			DEZ	Md>Mf. Md<Mfis,d			
Tb.27	Mu	DE SERVICIO			Mu	DE SERVICIO			EI	Anc. E=100 E=200			
	m·kN(2)	m·kN (3)			m·kN(2)	m·kN (3)			(4)	(2)	kN	kN	kN
									m2·MN				
1	19.7	17.5	10.2	8.7	9.2	10.2	1.8	1.2	8.58	20.0	32.5	33.1	
2	27.9	22.0	15.3	13.0	9.6	9.3	0.4	0.2	8.66	21.6	35.7	36.1	
3	35.2	25.8	19.7	16.8	10.4	8.8	0.0	0.0	8.71	23.0	38.6	38.9	
4	42.8	29.3	23.6	20.1	18.9	12.4	3.7	3.1	8.91	26.8	43.7	43.7	
5	47.9	32.6	27.3	23.2	19.6	12.3	3.6	3.1	8.94	27.9	45.9	45.9	
6	51.9	36.1	31.4	26.7	20.4	12.5	3.9	3.3	8.96	29.1	48.3	48.3	
7	54.6	37.9	33.5	28.5	21.3	13.3	4.7	4.0	8.97	30.0	49.9	49.9	
8	59.9	42.7	39.0	33.2	20.5	12.1	3.3	2.8	9.07	31.0	51.8	51.8	
9	60.9	44.9	41.6	35.3	21.3	13.1	4.5	3.8	9.07	30.7	53.6	53.6	
10	64.5	45.5	41.4	35.2	22.8	13.8	4.5	3.8	9.35	33.4	56.1	56.1	

4.- NOTAS

- (1) La fuerza de pretensado P_i y la excentricidad 'e' intervienen en el cálculo de la contraflecha $y_i = P_i \cdot e \cdot L^2 / (8 \cdot EI)$. La Clase de exposición ambiental se deduce de las tablas de recubrimientos mínimos 37.2.4 EHE-08; para ambientes más agresivos se completará con el revestimiento adecuado; el cemento cumplirá con las tablas 37.2.4.1 y el hormigón con la 37.3.2.a EHE-08. * indica una vida útil de 100 años.
- (2) Los momentos flectores y esf. cortantes producidos por las cargas mayoradas con el coefic. Γ_{mf} deben ser menores que los valores resistentes últimos.
- (3) Los momentos de la combinación frecuente sin mayorar ($\Gamma_{mf} = 1$), serán menores que los momentos límite de servicio. M_o' se refiere al límite en que las armaduras activas están en zona comprimida, a comparar con la combinación cuasi-permanente de acciones. El momento FIS. es el de fisuración medio, menor que $M_{fis,0.2}$ mm; el momento de fisurac. 'característico' es el de descompresión M_o más 0,7 veces la diferencia entre éste y el momento FIS.: $M_o + 0,7 \cdot (M_{fis} - M_o)$.
- (4) A 28 días. Para otra edad podrá multiplicarse por el factor:

Edad	7 días	14 días	21 días	3 meses	6 meses	1 año	>5 años
Rigidez total	0,94	0,98	0,99	1,03	1,04	1,04	1,05
- (5) Esfuerzo cortante: $M_d > M_f$ el valor es con anclaje total. En $M_d < M_{fis,d}$ se indican dos entregas (mm) en la cabecera de la columna; según 44.2.3.2.1 y 2 EHE08. El momento $M_{fis,d}$ para distinguir el cortante es $M_o + 0,7 \cdot (M_{fis} - M_o) / \Gamma_{mf}$.
- (6) Las viguetas sin armadura transversal se aplicarán con entregas directas, no menores de 100 mm y las cargas solo incidirán en la cara superior de las viguetas. Salvo estudio especial, las cargas no podrán ser importantes, como sí es el caso de vigas cargadero, ni tampoco las consecuencias de su fractura.