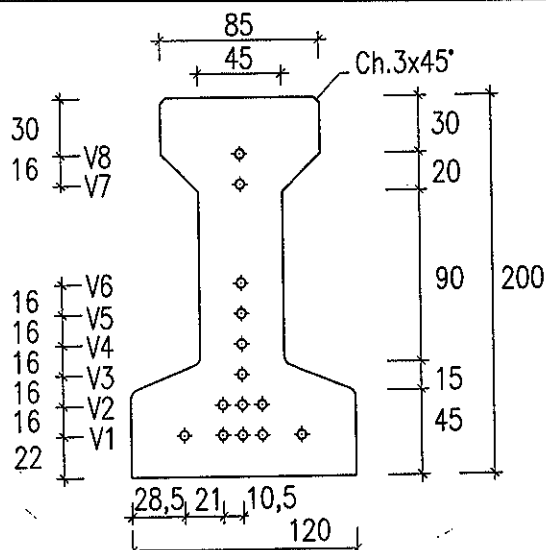


Hoja n° 1 de 2

1.- VIGUETA T.20



PESO (kN/ml) : 0.35

Cotas en mm

2. - MATERIALES

HORM. VIGUETA 1 a 9 : HP-40/P/12/IIa fck = 40.0 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 VIGUETA T.20

[illegible]

FICHA DE CARACTERISTICAS TECNICAS, SEGUN EHE-08, Y EN 1991-1 DE LA VIGUETA AUTORRESISTENTE PRETENSADA MODELO SCV20

FORJADOS SANTA COMBA, S.L.

Braña Rica, s/n.
15840 SANTA COMBA (A Coruña)

TECNICO AUTOR DE LA MEMORIA : Jordi Amat

Hoja nº 2 de 2

	FLEXION POSITIVA				FLEXION NEGATIVA								
TIPO VIGUETA	MOMENTO ULTIMO	MOMENTO LIMITE			MOMENTO ULTIMO	MOMENTO LIMITE			RIGI-DEZ	CORTANTE ULTIMO Vu			
T.20	Mu	FIS.	Mo'	Mo,des	Mu	FIS.	Mo'	Mo	EI	Md>Mf.	Md<Mfis,d	Anc.	E=100 E=200
	m·kN(2)	m·kN (3)			m·kN(2)	m·kN (3)			(4)	(2)	kN	kN	kN
T.20-1	7.1	5.9	3.7	2.8	3.3	3.0	1.0	0.6	1.93	10.4	15.7	16.8	
T.20-2	9.8	7.2	5.4	4.1	3.5	2.9	0.7	0.4	1.94	11.1	17.2	18.4	
T.20-3	11.7	8.3	6.8	5.2	4.0	2.9	0.8	0.5	1.94	11.7	18.6	19.9	
T.20-4	13.9	9.9	8.7	6.7	4.0	2.6	0.2	0.1	1.96	12.8	19.9	21.2	
T.20-5	14.8	10.7	9.8	7.5	4.6	2.8	0.6	0.4	1.96	13.2	21.1	22.4	
T.20-6	16.4	12.0	11.4	8.7	4.7	2.7	0.3	0.3	1.99	14.2	22.3	23.5	
T.20-7	17.5	13.3	13.0	10.0	4.7	2.6	0.2	0.1	2.00	15.1	23.4	24.6	
T.20-8	17.5	13.0	13.0	10.7	5.3	3.0	0.7	0.5	2.00	15.0	24.4	25.6	
T.20-9	17.1	12.4	12.4	11.1	6.0	3.6	1.5	1.1	2.00	14.7	25.3	26.6	

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. $\Gamma_{f,d}$ deben ser menores que los valores resistentes últimos.
- (3) Los momentos de la combinación frecuente sin mayorar ($\Gamma_{f,d} = 1$), 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 $M_o + 0,7 \cdot (M, FIS - M_o) / \Gamma_{f,d}$.
- (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.