

FICHA DE CARACTERISTICAS TECNICAS DE
LA JACENA AUTORRESISTENTE PRETENSADA
MODELO JL.45 (20+25)*66

GILVA, S.A.

Ctra. de Alcañiz, km 366
44570 CALANDA (Teruel)

TECNICO AUTOR DE LA MEMORIA : Jordi Amat



Hoja nº 2 de 2

		FLEXION POSITIVA			FLEXION NEGATIVA							
TIPO	MOMENTO	MOMENTO LIMITE			MOMENTO	MOMENTO LIMITE			RIGI-	CORTANTE ULTIMO		
JACENA	ULTIMO	FIS. DES.Ap1 DESC.			ULTIMO	FIS. D.Ap2 DESC.			DEZ	Vu		
JL.45	Mu	DE SERVICIO/CLASE			Mu	DE SERVICIO/CLASE			EI	St1	St2	St3
		III	I			III	I		(4)	(2)		
	m·kN(2)	m·kN (3)			m·kN(2)	m·kN (3)			m2·MN	kN	kN	kN
1	311.3	207.4	134.7	103.1	93.3	75.2	0.0	0.0	152.93	389.0	290.8	258.0
2	405.9	263.6	206.4	157.8	98.3	57.2	0.0	0.0	154.38	446.3	339.6	304.0
3	549.5	360.9	330.5	252.1	150.8	52.7	0.0	0.0	157.63	555.0	430.4	388.9
4	639.6	444.2	437.6	333.3	194.0	60.4	0.0	0.0	159.96	638.0	498.2	451.7
5	679.0	491.9	499.5	379.9	191.8	50.7	0.0	0.0	160.77	668.3	524.3	476.3
6	711.4	499.1	505.3	384.3	220.3	53.7	0.0	0.0	164.77	666.1	522.0	474.0

4.- NOTAS

- 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 la tabla de recubrimientos mínimos de 37.2.4 EHE-98; para ambientes más agresivos se completará con el revestimiento adecuado; el hormigón debe cumplir con la tabla 37.3.2.a EHE-98.
- Los momentos flectores y esfuerzos cortantes producidos por las cargas mayoradas con el coeficiente Γ_{mf} deben ser menores que los valores últimos.
- Los momentos de las cargas frecuentes sin mayorar ($\Gamma_{mf} = 1$), serán menores que los momentos límite de servicio. D.Apx se refiere al límite en que las armaduras activas están en zona comprimida, se comparará con cargas cuasipermanentes El momento FIS. se refiere al de fisuración, menor que el de la fisura 0,2 mm.
- A 28 días. Para otra edad se multiplicará por el factor:

Edad	7 días	14 días	21 días	3 meses	6 meses	1 año	>5 años
Rigidez total	0,83	0,89	0,97	1,08	1,13	1,16	1,20
- Para considerar los efectos de las cargas (Q) en el talón de la viga se calculará la sección de acero transversal (A_s , efectiva) en el paramento superior del talón con la siguiente ecuación:

$$A_s = (0,1 \cdot Q_d + 0,16 \cdot Q_d / (0,75 \cdot H)) / f_y \cdot 1,15;$$
con $Q_d = 1,5Q$; H = altura del talón; f_y = límite elástico de la armadura transversal
Las cuantías mínimas de la sección son (H es la altura del talón): H = 200 mm, $A_{s,mín} = 552 \text{ mm}^2$; H = 250 mm, $A_{s,mín} = 690$; H = 300 mm, $A_{s,mín} = 928 \text{ mm}^2$; H = 450 mm, $A_{s,mín} = 1242 \text{ mm}^2$
 $A_{s,efectivo} = A_s$, si A_s es mayor (>) que $A_{s,mín}$;
si $A_s < A_{s,mín}$, $A_{s,efectivo} = 1,5 \cdot A_s \leq A_{s,mín}$