

FABRICANTE

Zenet Prefabricados, S.L.
ESCALONILLA
Ctra. TO-7722, Km. 4
Escalonilla (Toledo)
45517



TÉCNICO AUTOR DE LA MEMORIA

Nombre: Jorge Franco Rey
Titulación: Ingeniero de Caminos, Canales y Puertos, Col.19951



Hoja 1 de 9

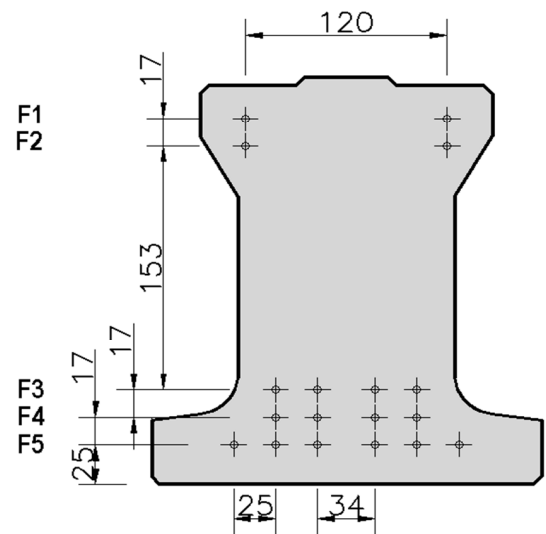
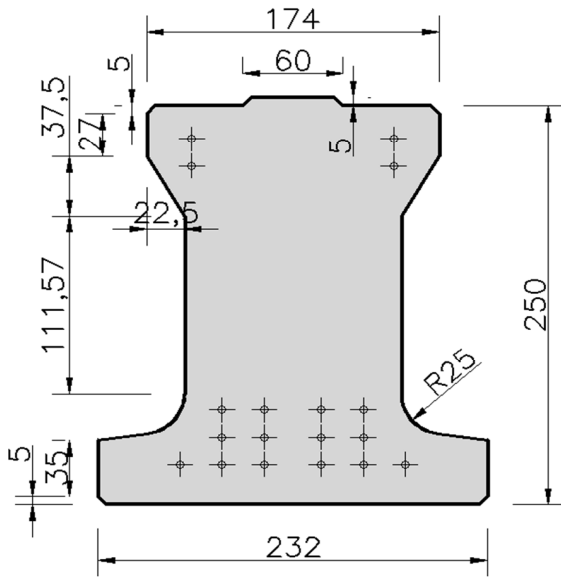
1.- ELEMENTO PREFABRICADO

SANIZEN MACIZA-25 (2011)

Peso del elemento prefabricado ... **0,91** KN / m

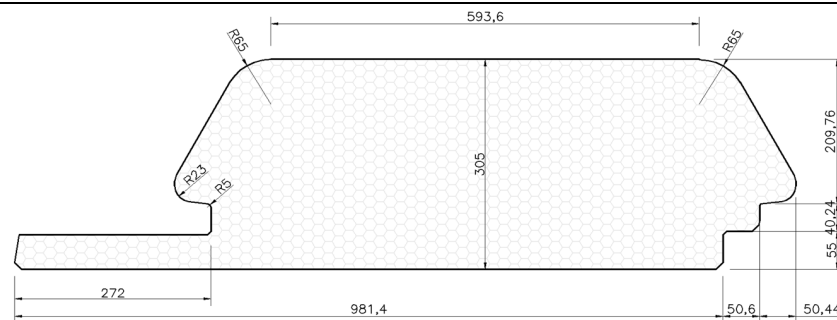
GEOMETRÍA HORMIGÓN

ARMADOS



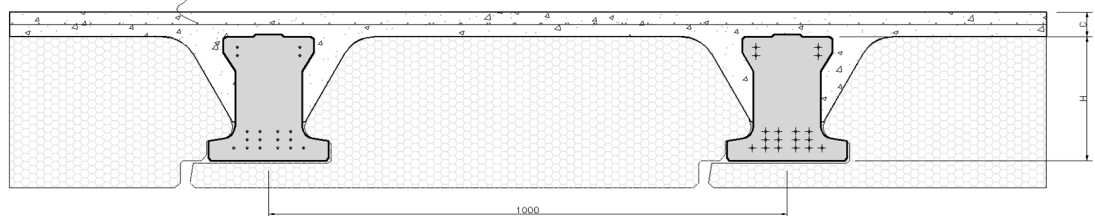
(cotas en mm)

2.- ELEMENTO ALIGERANTE



3.- FORJADOS

ARMADURA DE REPARTO (según normativa vigente)



Canto total (mm)	Tipo Forjado	Peso pref. (KN/m ²)	Peso obra (KN/m ²)	Peso bovedilla (KN/m ²)	Vol. H. obra (litros/m ²)	Peso total del forjado	Armadura Reparto Tipo
300	25+5	0,91	1,59	0,04	66	2,53	R01
320	25+7	0,91	2,07	0,04	86	3,01	R02
350	25+10	0,91	2,79	0,04	116	3,73	R03
370	25+12	0,91	3,27	0,04	136	4,21	R03

NOTAS: Peso pref. = Peso pieza prefabricada, Peso Obra = Peso hormigón vertido en obra, Peso Forjado = Peso total del forjado compuesto
Los tipos de la armadura de reparto están especificados en la hoja 2.



FABRICANTE

Zenet Prefabricados, S.L.
ESCALONILLA
Ctra. TO-7722, Km. 4
Escalonilla (Toledo)
45517



TÉCNICO AUTOR DE LA MEMORIA

Nombre: Jorge Franco Rey
Titulación: Ingeniero de Caminos, Canales y Puertos, Col.19951



Hoja 3 de 9

6.- CARACTERÍSTICAS MECÁNICAS DEL ELEMENTO PREFABRICADO AISLADO

TIPO DE PLACA	Módulo Resistente sección homogeneizada		Fuerza de tesado (*8)	Excent. pret. (*9)	Tensiones debidas al pretensado (N/mm2)				FLEXIÓN POSITIVA			FLEXION NEGATIVA			Rigidez homog.	Cortante	FLEXIÓN POSITIVA		
	inferior	superior	P ₀	e	A corto plazo (*1)		A largo plazo (*2)		Momento último	Rel.	Momento E.j.vano	Momento último	Momento Ejec.s/sop	M. Lím. Serv. clase exposición (*6)					
	mm ³	mm ³	KN	mm	σ _{p,inf}	σ _{p,sup}	σ _{p,inf}	σ _{p,sup}	Mu	x/d	Mz (*3)	Mu	M1 (*4)	M2	E.Ih	Vu (*5)	M ₀	M _σ	M _{σ2}
P1	2114884	1845493	150,2	26,4	5,8	1,6	5,4	1,5	24,10	0,27	10,80	13,61	10,16	7484	64,36	10,80	12,70	21,03	
P2	2146436	1854368	200,3	43,5	9,4	0,2	8,5	0,2	34,64	0,33	17,32	13,49	7,92	7555	72,52	17,32	19,85	29,23	
P3	2161580	1855766	250,3	47,0	12,2	-0,2	10,7	-0,2	42,38	0,43	22,07	14,92	7,25	7582	78,89	22,07	25,21	35,62	
P4	2183834	1859954	300,4	52,2	15,4	-1,1	13,2	-1,0	50,08	0,53	27,39	14,93	5,90	7627	85,10	27,39	31,14	42,60	
P5	2191147	1862841	300,4	55,0	15,9	-1,6	13,5	-1,4	51,05	0,52	28,11	14,07	5,19	7646	85,48	28,11	31,87	43,35	
P6	2205812	1863913	350,5	55,9	18,7	-2,1	15,5	-1,7	56,68	0,64	32,50	14,72	4,61	7671	89,88	32,50	36,85	49,37	
P7	2230639	1892201	450,6	39,9	20,5	1,4	16,8	1,1	58,39	0,85	35,59	23,43	8,91	7774	99,03	35,59	41,12	55,73	

NOTAS (aplicables a la ficha completa):

- (*1) y (*2) Tensiones calculadas con la sección neta. A corto plazo quiere decir que el cálculo tensional se efectúa tras las pérdidas instantáneas de pretensado. Las tensiones negativas son tracciones.
- (*3) Calculado según EHE-08 59.2 (b). Este momento se corresponde con la descompresión de la vigueta. Por tanto, su no superación durante el montaje, garantiza mantener la vigueta comprimida.
- (*4) Calculado según EHE-08 59.2 (a). Este momento supone no superar la resistencia a flexotracción del hormigón vertido in situ.
- (*5) Calculado según EHE-08 44.2.3.2.1.1. Se ha adoptado una long. de entrega de: 70 mm. Fuerza de pretensado a largo plazo y hormigón con 28 días.
- M₀ Momento de descompresión de la fibra inferior de la sección
- M_σ Momento que produce tensión nula en la fibra de la sección situada a la profundidad de la armadura inferior (la más baja)
- M_{σ2} Momento para el que se produce fisura de ancho 0,2 mm
- (*6) El ELS de fisuración deberá verificarse según EHE-08 Art. 49 y Tabla 5.1.1.2, según clase de exp.: w_{máx I} = 0,2 mm, w_{máx II} = 0,2 mm (*7), w_{máx IIIa} = descompresión. Pérdidas totales.
- (*7) Adicionalmente, deberá comprobarse que las armaduras activas se encuentran en la zona comprimida de la sección. Para esta comprobación debe utilizarse M₀
- (*8) Fuerza de tesado inicial, sin descontar pérdidas instantáneas ni diferidas
- (*9) Es la distancia entre el centro de gravedad de la sección neta de hormigón y el centro de gravedad de la fuerza total de pretensado.
- (*10) Debe comprobarse también el anclaje de la armadura traccionada. En función de la entrega (mm), la armadura activa dispondrá de una capacidad mecánica que debería ser superior al esfuerzo cortante de cálculo. Al final de la ficha se suministran los datos para esta comprobación. Si la armadura activa no fuera suficiente, deberá suplementarse con armadura pasiva solapada con la activa y bien anclada.
- (*11) Valores de cortante para regiones fisuradas, según EHE-08 44.2.3.2.1.2 (piezas sin armadura de cortante), considerando entrega 50 mm. Para entregas menores debería considerarse el cálculo como apoyo indirecto, no siendo aplicables los valores reflejados en esta columna. Para entregas mayores los valores están del lado de la seguridad.
- (*12) ζ = (S / I) L_{osa} / (S / I) Forjado. Parámetro que se utiliza para determinar el esfuerzo cortante de cálculo en forjados ejecutados sin sopandas.
- (*13) α = Módulo resistente forjado / Módulo resistente losa. Parámetro que se utiliza para determinar el momento de cálculo para el ELS de Fisuración, según EHE-08 Anejo 8, apdo.3
- (*14) β = Inercia bruta forjado / Inercia bruta losa. Parámetro que se utiliza en el cálculo de flechas, según EHE-08, Anejo 8, apdo.4
- (*15) Valores del esfuerzo cortante de cálculo que producen el agotamiento por rasante. Secciones sin armadura transversal.
- (*16) Valores del esfuerzo cortante de cálculo que producen el agotamiento por rasante contando solamente con la armadura de refuerzo al efecto (definida como Cel.01 en la Hoja 2). En EHE-08 solamente se pueden sumar las resistencias por cohesión entre hormigones y por armadura de cosido si se cumplen ciertas condiciones. Por ello se presentan los valores por separado, debiendo analizarse en cada caso si se pueden sumar o no. Se considerará en general τ_d = V_d / p_z
- (*17) Valores del esfuerzo cortante absorbido por la armadura transversal de refuerzo, en caso de que haya sido definida. Si se necesita sumar la resistencia a cortante debida a dicha armadura (V_{su}) junto con la del hormigón (V_{cu}), será necesario multiplicar por 0,833 el valor de V_{cu} suministrado en la columna (*11).
- (*18) A 28 días. Para otra edad se multiplicará por el factor:

Edad:	7 días	15 días	21 días	28 días	3 meses	6 meses	1 año	> 5 años
Rigidez:	0,83	0,89	0,91	1	1,06	1,13	1,16	1,2
Momento de fisuración:	0,78	0,86	0,96	1	1,1	1,17	1,22	1,27



FABRICANTE

Zenet Prefabricados, S.L.
ESCALONILLA
Crt. TO-7722, Km. 4
Escalonilla (Toledo)
45517



TECNICO AUTOR DE LA MEMORIA

Nombre: Jorge Franco Rey
Titulación: Ingeniero de Caminos, Canales y Puertos, Col.19951



Hoja 4 de 9

TIPO DE VIGUETA	FLEXIÓN POSITIVA (*18)									ζ (*12)			β (*14)			3,4
	Mód. resist. (mm3)	α (*13)	Mu (mKN/m)	Rigidez (m2KN/m)		M límite servicio según clase de exposición (mKN/m)				Cortante (KN/m) (*10)			Rasante (KN/m)		Rel. x / d	
				No fisurada	Fisurada	Mo	Mfis	Mo'	Mo,2	Vu,2 (*11)	Vsu (*17)	Vcu (*15)	Vsu (*16)			
	Wh,inf			E-Ih	E-If											
P1	4085061	1,93	35,0	23196	14579	19,3	31,1	20,6	35,0	64,4	71,5	61,7	42,9	0,04		
P2	4136538	1,93	50,2	23433	14728	30,5	39,5	31,6	47,0	72,5	76,9	66,3	46,2	0,06		
P3	4171257	1,93	63,2	23584	14809	38,5	45,4	39,7	54,8	78,9	77,6	66,8	46,5	0,08		
P4	4213728	1,93	77,0	23774	14919	47,2	51,8	48,3	63,1	85,1	78,7	67,8	47,2	0,09		
P5	4221594	1,93	77,9	23813	14949	48,3	52,6	49,3	63,9	85,5	79,7	68,7	47,8	0,09		
P6	4256053	1,93	90,5	23961	15027	55,3	57,7	56,4	70,9	89,9	79,4	68,4	47,6	0,11		
P7	4290377	1,92	106,5	24114	15116	60,1	61,2	62,5	78,2	99,0	72,6	62,5	43,5	0,16		

25+5 / 100

TIPO DE ARM.	FLEXIÓN NEGATIVA													Relac. x / d tipo	
	Negativo por vigueta	As (cm2) (*19)	Mu (mKN/m)		Mfis (mKN/m)	Rigidez (m2KN/m)		M límite servicio según clase de exposición (mKN/m)				Cortante (KN/m)			
			Sección Tipo	Sección Macizada		Bruta E-Ib	Fisurada E-If	I	II	III	IV	Vu,2 Tipo	Vu,2 Maciz.		Vsu
N01	1φ8+1φ10	1,3	14,7	--	21,1	5374	21,1	21,1	21,1	21,1	64,4	114,7	92,1	0,13	
N02	2φ10	1,6	17,9	--	21,1	5406	21,1	21,1	21,1	21,1	64,4	114,5	91,4	0,14	
N03	2φ8+1φ12	2,1	24,0	--	21,1	6987	21,1	21,1	21,1	21,1	64,4	114,5	90,4	0,17	
N04	1φ10+1φ12	1,9	21,6	--	21,1	6242	21,1	21,1	21,1	21,1	64,4	114,4	90,6	0,16	
N05	1φ16	2,0	22,4	--	21,1	6238	21,1	21,1	21,1	21,1	64,4	113,7	89,6	0,16	
N06	2φ12	2,3	25,2	--	21,1	6995	21,1	21,1	21,1	21,1	64,4	114,3	89,8	0,17	
N07	2φ8+2φ10	2,6	28,7	--	21,1	7043	21,1	21,1	21,1	21,1	64,4	114,7	89,7	0,19	
N08	1φ10+1φ16	2,8	30,7	--	21,1	7680	21,1	21,1	21,1	21,1	64,4	114,0	88,4	0,20	
N09	1φ12+1φ16	3,1	34,2	--	21,1	8276	21,1	21,1	21,1	21,1	64,4	113,9	87,7	0,21	
N10	3φ12	3,4	36,9	--	21,1	8318	21,1	21,1	21,1	21,1	64,4	114,3	87,6	0,22	
N11	2φ16	4,0	42,8	46,9	21,1	8855	21,1	21,1	21,1	21,1	64,4	113,7	85,6	0,25	
N12	2φ12+1φ16	4,3	45,4	50,0	21,1	9323	21,1	21,1	21,1	21,1	64,4	114,0	85,4	0,26	
N13	2φ16+1φ10	4,8	50,2	56,1	21,1	9744	21,1	21,1	21,1	21,1	64,4	113,9	84,0	0,29	
N14	2φ16+1φ12	5,2	53,3	60,0	21,1	10108	23,1	21,1	21,1	21,1	64,4	113,8	83,2	0,31	
N15	3φ16	6,0	60,7	70,0	21,1	11005	29,9	21,1	21,1	21,1	64,4	117,4	80,9	0,35	
N16	2φ12+2φ16	6,3	62,9	73,0	21,1	11284	26,5	21,1	21,1	21,1	64,4	119,2	80,6	0,36	

25+5 / 100

23468

FABRICANTE

Zenet Prefabricados, S.L.
ESCALONILLA
Crta. TO-7722, Km. 4
Escalonilla (Toledo)
45517



TECNICO AUTOR DE LA MEMORIA

Nombre: Jorge Franco Rey
Titulación: Ingeniero de Caminos, Canales y Puertos, Col.19951



TIPO DE VIGUETA	FLEXIÓN POSITIVA (*18)										ζ (*12)		β (*14)			Rel. x / d
	Mód. resist. (mm3)	α (*13)	Mu (mKN/m)	Rigidez (m2KN/m)		M límite servicio según clase de exposición (mKN/m)				Cortante (KN/m)			Rasante (KN/m)			
				No fisurada	Fisurada	Mo	Mfis	Mo'	Mo,2	Vu,2 (*11)	Vsu (*17)	Vcu (*15)	Vsu (*16)			
	Wh,inf	(mKN/m)	E-Ih	E-If												
P1	4647747	2,20	38,4	28651	18061	22,0	34,6	23,1	38,4	64,4	78,6	67,7	47,1	0,04		
P2	4703597	2,19	54,8	28936	18248	34,7	43,7	35,5	51,7	72,5	84,0	72,4	50,4	0,05		
P3	4742603	2,19	68,9	29127	18358	43,8	50,1	44,6	60,1	78,9	84,6	72,9	50,8	0,07		
P4	4789458	2,19	83,9	29361	18500	53,7	57,0	54,3	69,0	85,1	85,7	73,9	51,4	0,08		
P5	4797409	2,19	84,8	29404	18535	54,9	57,8	55,4	69,9	85,5	86,7	74,7	52,0	0,08		
P6	4836181	2,19	98,6	29593	18641	62,9	63,3	63,4	77,4	89,9	86,4	74,5	51,9	0,10		
P7	4875470	2,19	116,8	29783	18748	68,3	67,2	70,2	85,3	99,0	79,6	68,6	47,8	0,14		

25+7 / 100

TIPO DE ARM.	FLEXIÓN NEGATIVA													Relac. x / d tipo	
	Negativo por vigueta	As (cm2) (*19)	Mu (mKN/m)		Mfis (mKN/m)	Rigidez (m2KN/m)		M límite servicio según clase de exposición (mKN/m)				Cortante (KN/m)			
			Sección Tipo	Sección Macizada		Bruta E-Ib	Fisurada E-If	I	II	III	IV	Vu,2 Tipo	Vu,2 Maciz.		Vsu
N01	1φ8+1φ10	1,3	15,8	--	25,3	6741	25,3	25,3	25,3	25,3	64,4	120,1	99,0	0,12	
N02	2φ10	1,6	19,2	--	25,3	6776	25,3	25,3	25,3	25,3	64,4	120,0	98,3	0,14	
N03	2φ8+1φ12	2,1	25,8	--	25,3	7848	25,3	25,3	25,3	25,3	64,4	119,9	97,3	0,16	
N04	1φ10+1φ12	1,9	23,2	--	25,3	7816	25,3	25,3	25,3	25,3	64,4	119,8	97,4	0,15	
N05	1φ16	2,0	24,1	--	25,3	7812	25,3	25,3	25,3	25,3	64,4	119,2	96,4	0,16	
N06	2φ12	2,3	27,2	--	25,3	8744	25,3	25,3	25,3	25,3	64,4	119,7	96,7	0,17	
N07	2φ8+2φ10	2,6	30,9	--	25,3	8795	25,3	25,3	25,3	25,3	64,4	120,1	96,6	0,18	
N08	1φ10+1φ16	2,8	33,1	--	25,3	9585	25,3	25,3	25,3	25,3	64,4	119,4	95,3	0,19	
N09	1φ12+1φ16	3,1	36,9	--	25,3	9625	25,3	25,3	25,3	25,3	64,4	119,3	94,6	0,20	
N10	3φ12	3,4	39,9	--	25,3	10359	25,3	25,3	25,3	25,3	64,4	119,7	94,5	0,21	
N11	2φ16	4,0	46,2	50,4	25,3	11014	25,3	25,3	25,3	25,3	64,4	119,2	92,5	0,24	
N12	2φ12+1φ16	4,3	49,0	53,7	25,3	11059	25,3	25,3	25,3	25,3	64,4	119,4	92,4	0,25	
N13	2φ16+1φ10	4,8	54,3	60,3	25,3	12099	25,3	25,3	25,3	25,3	64,4	119,3	91,0	0,28	
N14	2φ16+1φ12	5,2	57,7	64,5	25,3	12268	25,3	25,3	25,3	25,3	64,4	119,3	90,2	0,29	
N15	3φ16	6,0	65,9	75,2	25,3	13387	32,0	25,3	25,3	25,3	64,4	121,1	87,9	0,33	
N16	2φ12+2φ16	6,3	68,3	78,5	25,3	13774	28,5	25,3	25,3	25,3	64,4	122,9	87,5	0,34	

29004

