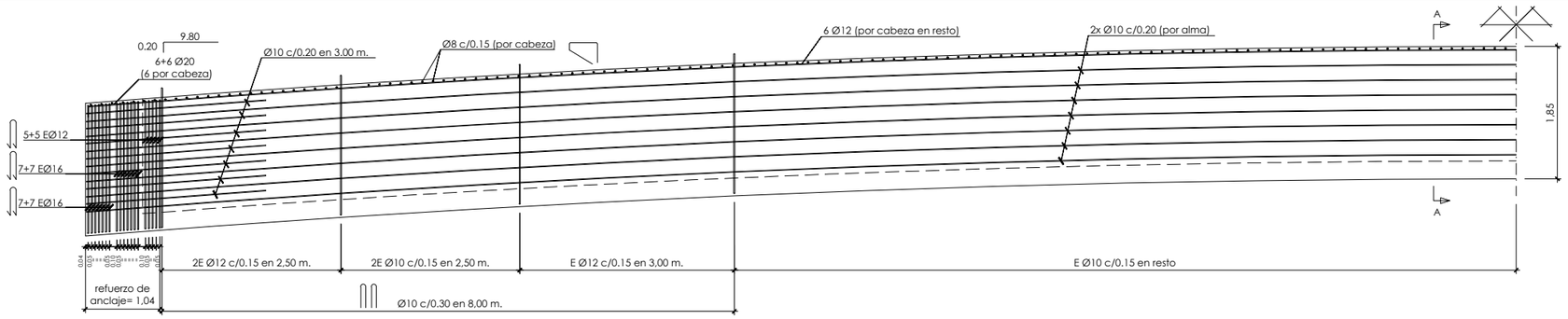
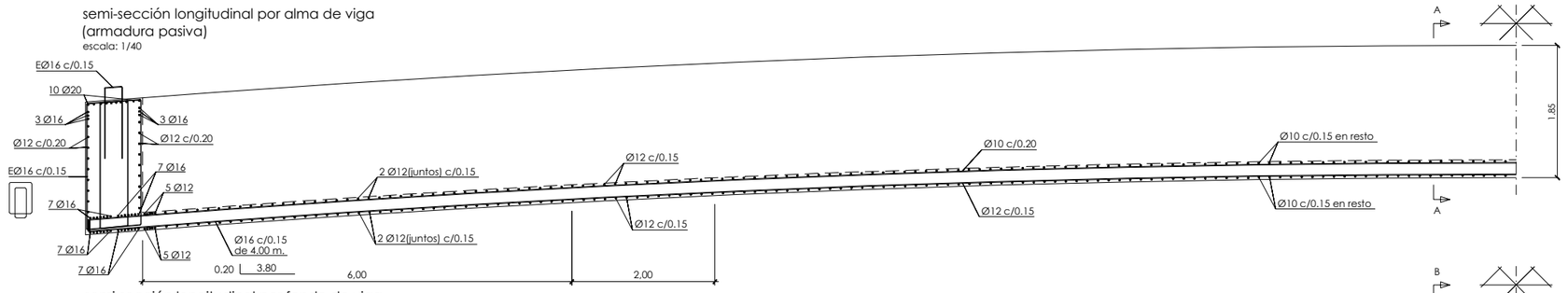
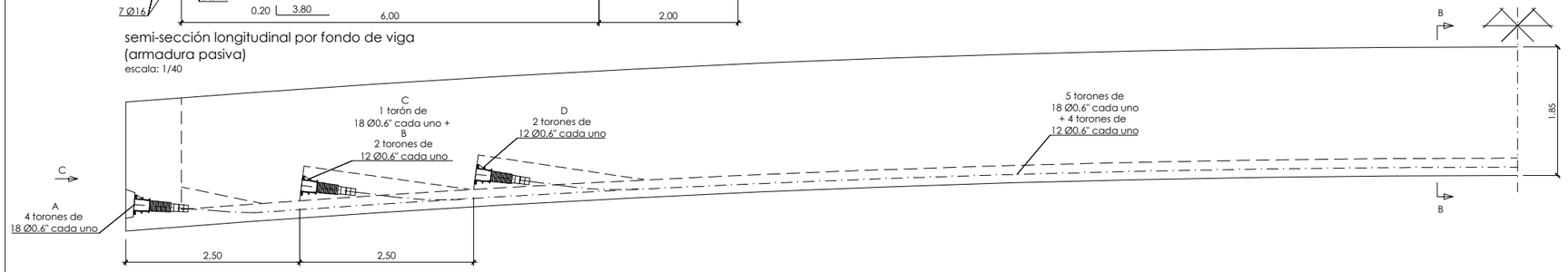


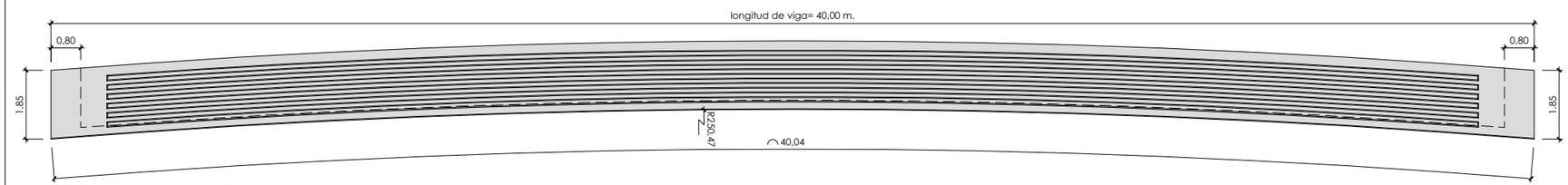
semi-sección longitudinal por alma de viga
(armadura pasiva)
escala: 1/40



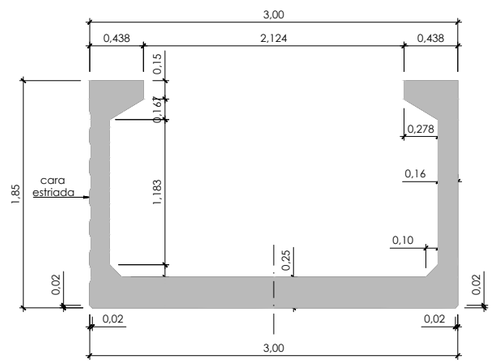
semi-sección longitudinal por fondo de viga
(armadura pasiva)
escala: 1/40



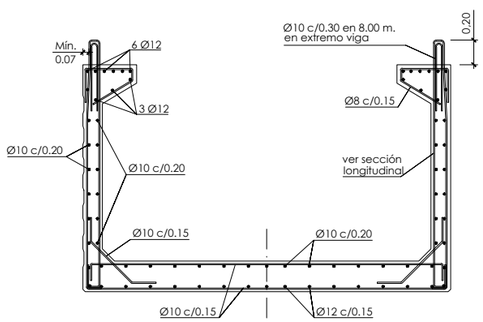
semi-sección longitudinal por fondo de viga
(armadura activa)
escala: 1/40



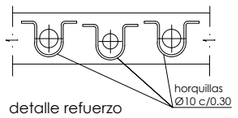
definición geométrica de viga. alzado
escala: 1/75



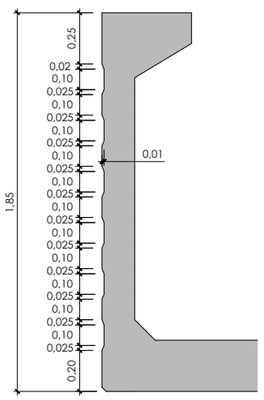
definición geométrica de viga. sección
escala: 1/25



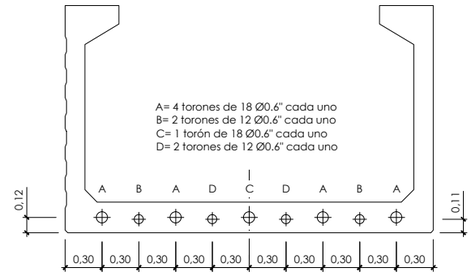
sección A-A. armadura pasiva
escala: 1/25



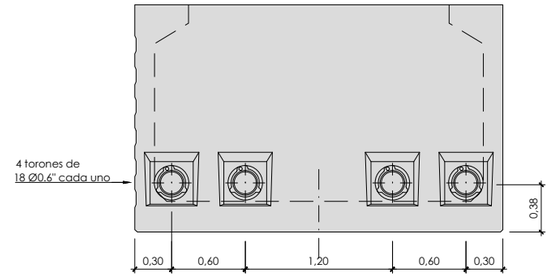
detalle refuerzo
en tendones
escala: 1/15



detalle cara estriada
escala: 1/15



sección B-B. armadura activa
escala: 1/25



vista por C
escala: 1/25

notas de pretensado de tendones

- El pretensado se efectuará mediante tendones formados por cordones de acero superestabilizado de 15.2 mm. de diámetro nominal y de área 140.0 mm² (0.6" por cordón según norma UNE-3B091:97, con una carga de rotura de fmáx ≥ 1860 Mpa y relajación garantizada a 1000 h. del 2% al 70% de la carga de rotura).

- Los tipos de tendones son los siguientes:

tipo de tendón	diámetro de vaina (mm.)
compuesto por 12 cordones de 0.6"	75
compuesto por 18 cordones de 0.6"	100

- Los tendones se tesarán con doble manómetro según la tabla adjunta:

tipo de tendón	Ft (KN)
compuesto por 12 cordones de 0.6"	2390
compuesto por 18 cordones de 0.6"	3585

La fuerza de tesado indicada en la tabla anterior corresponde a la fuerza tras el anclaje. Los tendones se tesarán en el orden alfabético indicado.

- El trazado de los tendones, tanto en alzado como en planta, se compone de rectas y curvas circulares. En cualquier caso, la fijación de la vaina se realizará cada 0.50 m. como máximo.
- Coeficiente de rozamiento en curva u = 0.20
- Coeficiente de rozamiento parásito k = 0.005
- Penetración en cuñas ≤ 4 mm.
- No se iniciará la puesta en carga, hasta que el hormigonado de la viga alcance una fck superior a 40 N/mm², tesando unicamente los tendones tipo A. Será necesaria una resistencia de 60 N/mm² para el tesado total de tendones.
- Todo lo que no se incluya explícitamente en los planos se regirá por la EHE.

características de los materiales y niveles de control

material	elementos		calidad	nivel de control	coeficiente de seguridad	recubrimientos armadura (mm.)
hormigón	vigas		HP-60/AC/12/IIa	estadístico	γc = 1,50	25
	prelosa		HA-40/AC/12/IIa		γc = 1,50	20
	losa		HA-30/B/20/IIa		γc = 1,50	35
acero	pasivo	prefabricado	B 500 S	normal	γs = 1,15	
		"in situ"	B 500 S		γs = 1,15	
	activo	prefabricado	cordones Y1860S7		γs = 1,15	
		"in situ"	cordones Y1860S7		γs = 1,15	
ejecución	todos los elementos			intenso	según instrucción	
vida util del proyecto tg = 100 años						

notas: -La relación agua/cemento máxima utilizada y el mínimo contenido de cemento se ajustara a lo indicado en la tabla 37.3.2.a de la EHE-08.
-El tipo de cemento considerado es CEM-I.
-Todos los elementos autocompactantes pueden ser sustituidos por hormigón convencional con consistencia fluida (s).

P:\Vivos\P0001814\PLANOS\06 Obras de fabrica\0601H04puen.dwg

ura
ur agentzia
agencia vasca del agua

aholkularia
consultor
Pedro Aguirremota Corbera
FUIGRUM

proiekto zuzendaria
Alvaro San Cristóbal
director del proyecto

egitamuaren titulua
DEFENSA CONTRA INUNDACIONES DEL RIO KADAGUA A SU PASO POR MIMETIZ, EN EL MUNICIPIO DE ZALLA (BIZKAIA)
titulo del proyecto

data
Febrero 2015
fecha

eskala (k)
indicadas
original en A-1
escala (s)

izendura
obras de fabrica
puente el Charco
vigas. geometría y armado
designación

z bka
6.1
nº

14 tik 4 orria
hoja 4 de 14