nota:

No escalar los dibujos. Cualquier descrepancia debe ser comunicada de inmediato a la dirección facultativa. Todas las medidas deben ser comprobadas en obra con anterioridad a la realización de cualquier trabajo

1. LAS INDICACIONES DE LOS APOJUTECTOS, INGENIEROS ESPECIALISTAS Y TECNICOS DE ELECTRICIDAD E INSTALACIONES DEBEN SER RESPETADAS POR LA CONSTRUCTORA.
2. ESTE PLANO DEBE ENTENDERSE COMO UNA PARTE DEL CONJUNTO DE PLANOS MEDICIONES, CALCULOS Y MEMORIA. PARA MAYOR DETALLE Y ACLARACIONES.
3. TODO CAMBIO TIENE QUE SER APROBADO POR LA DIRECCION FACULTATIVA.

revisiones

rev	fecha	comentarios	autor	revisado

cliente

ARENAS

observaciones

COLEGIO INTERNACIONAL DE LANZAROTE, S.A.

arquitectos

Daniel Parkin & associates
A R Q U I T E C T O S
C# 0-3564976

Daniel Parkin Hernández cod. nº 2597

Spain Address
Socrates 7, bajo esquina Platón
CP35600, Puerto del Rosario, Spain
T. +34 928 533568
Fax. +34 928 532273
M. 679 980505

Fe0tevenfutra
danielparkin@danielparkin.es

proyecto

Pabellón Polideportivo | Piscina e Instalaciones Anexas

emplazamiento

Avda. del mar, parcela N°37
T.M. Teguise - Lanzarote - Las Palmas

categoría

ESTRUCTURA

familia

F1 CIMENTACION NIVEL -1.57M

título

DESPIECE DE VIGAS II

© Daniel Parkin y Asociados Arquitectos S.L.
All rights reserved, including but not limited to The Copyright, Designs and Patents Act 1988

expediente personal

"El presente documento es cedido con el compromiso de no ser copiado ni reproducido, ni total ni parcialmente, sin autorización escrita de sus autores. Igualmente no podrá ser facilitado a terceros sin el consentimiento escrito de los mismos, quedando en caso contrario obligados a la reparación de los daños y perjuicios que se puedan ocasionar"

fecha	fase	proyecto ejecutivo y de ejecución
05-08-2012		

escala	rev
1/50	A

número
E 04

03_12

DESPIECE DE VIGAS II

ESPECIFICACION PARA HORMIGONES

Tipo de HORMIGON	ARIDO	Tipo DE CEMENTO	CONSISTENCIA	RESIS. CARACTERISTICA
HA-25/P/20/IIa	MACHACADO	20 mm.	CEM II/A-P 42,5R/SR	BLANDA (6-9)	1 t/cm²	25N/mm²
HA-30/B/20/IIa	TAMAÑO MAX	CEMENTO	CONO DE ABRAMS	7 DIAS	28 DIAS
	20 mm.	CEM II/A-P 42,5R/SR	BLANDA (6-9)	1 t/cm²	30N/mm²

ELEMENTO	LOCALIZACION	ESPECIFICACION	CONTROL			
CIMENTACION		HA-25/P/20/IIa	ESTADIST	1,5		
	PILARES Y MUROS	HA-25/B/20/IIa	ESTADIST	1,5		
HORMIGON	VIGAS Y FORJADOS	HA-25/B/20/IIa	ESTADIST	1,5		
	VIGAS Y COREAS	HA-25/B/20/IIa	ESTADIST	1,5		
	ESCALERAS	HA-30/B/20/IIa	ESTADIST	1,5		
ACERO	CIMENTACION		B-500-S	NORMAL		1,15
	MUROS		B-500-S	NORMAL		1,15
AMARRADAS DE	VIGAS Y FORJADOS		B-500-S	NORMAL		1,15
	VIGAS Y COREAS		B-500-S	NORMAL		1,15
	PILARES Y MUROS		B-500-S	NORMAL		1,15
EJECUCION	CIMENTACION			NORMAL		1,5
	PILARES Y MUROS			NORMAL		1,5
	VIGAS Y COREAS			NORMAL		1,5
	FORJADOS			NORMAL		1,5

DIAMETRO MINIMO DE LOS MANDRILES, tabla 69.3.4, EHE08

ACERO	DIAMETRO DE LA PATA			
Ø en mm.	ø<20	ø=20	ø>20	
B-500-S	6ø	7ø	12ø	
	DIAMETRO MINIMO EN CM		BARRAS DOBLADAS	BARRAS DOBLADAS
			BARRAS CURVADAS	BARRAS CURVADAS

LONGITUDES DE ANCLAJE DE BARRAS CORRUGADAS (Lb)

tabla 69.5.1.2a EHE08

fck	POSICION	Ø10	Ø12	Ø16	Ø20	Ø25
20 N/mm²	ARMADURAS (γ_s = 1ON/mm²)					
	II=Hasta Alpha=45	15 cm.	22 cm.	29 cm.	36 cm.	44 cm.
	II=Más Alpha=45	21 cm.	31 cm.	42 cm.	52 cm.	64 cm.
	II=Más Alpha=90	19 cm.	27 cm.	37 cm.	47 cm.	57 cm.
30 N/mm²	ARMADURAS (γ_s = 1ON/mm²)					
	II=Hasta Alpha=45	13 cm.	19 cm.	25 cm.	32 cm.	39 cm.
	II=Más Alpha=45	18 cm.	26 cm.	36 cm.	45 cm.	55 cm.
	II=Más Alpha=90	16 cm.	23 cm.	32 cm.	40 cm.	49 cm.

Longitud de anclaje en prolongación recta

Longitud de anclaje en patilla, gancho o barra transversal soldada

Patilla, gancho o barra transversal soldada

Barras de Ø y 45° situadas en la mitad inferior de la sección al menos a 20cm

Barras con inclinación de 45° o 90° con la horizontal

POS II: Barras en prolongación de la mitad inferior de la sección al menos a 20cm

Se puede aplicar un factor de reducción Lb=lb·0,7 si cualquier codo se dobra como mínimo en la mitad de la longitud curvada

POS I: Barras de Ø y 45° situadas en la mitad superior de la sección

Se puede aplicar un factor de reducción Lb=lb·0,7 si utilizamos patilla normalizada

Lb=lb>10ø
Lb=lb>7,5 de lb en barras traccionadas
Lb=lb>15cm
Lb=lb>7,3 de lb en barras comprimidas

POS I: Barras con inclinación de 45° o 90° con la horizontal

Para OTRAS REDUCCIONES PQR TIPO DE ANCLAJE VER TABLA 69.5.1.1 EHE 08 EN CASO DE EFECTOS DINAMICOS LAS LONGITUDES DE ANCLAJES SE AUMENTARAN EN 10ø

LONGITUDES DE SOLAPE DE BARRAS CORRUGADAS (LS)

BARRAS SOLAPADAS A COMPRESION $LS = \alpha 1 \alpha 2 \alpha 3 \alpha 4 \alpha 5 \cdot lb \cdot \frac{\sigma_{sd}}{f_{yd}} \geq LSmin$		DISTANCIA ENTRE LOS EMPALMES	PORCENTAJE BARRAS SOLAPADAS CON RELACION A SECCION TOTAL			
		$\frac{\alpha 1 \alpha 2}{\alpha 4}$	100	50	33	20
			820	625	517	450
BARRAS SOLAPADAS A TRACCION	$\alpha 1 \alpha 2$	1,2	1,4	1,6	1,8	2,0
MALLAS SUPERFICIALES	$\alpha 1 \alpha 2$	1,0	1,1	1,2	1,3	1,4
	$\alpha 3 \alpha 4$	1,0	1,0	1,0	1,0	1,0
	$\alpha 5$	SI $\alpha 1 \alpha 2 \alpha 3 \alpha 4 \leq 0,7$		SI $\alpha 1 \alpha 2 \alpha 3 \alpha 4 \geq 0,7$		

DISPOSICION DE SEPARADORES, (TABLA 66.2 EHE)

TIPO DE ELEMENTO		DISTANCIA MAX (cm)
ELEMENTOS SUPERFICIALES (losas, forjados, 2 mallas)	ENFARRELLADO INFERIOR	50ø ó 100cm
	ENFARRELLADO SUPERIOR	50ø ó 100cm
vigas	CAPA EMPARRILLADO	50ø ó 100cm
	SEPARACION ENTRE EMPARRILLADOS	100cm
soportes		100ø ó 200cm

(1) SI DISPONGAN AL MENOS, TRES PLANOS DE SEPARADORES POR MENO EN CADA DE LOS SOPORTES Y LOS SEPARADORES NO DEBERAN EXISTIR ERTCOS DIAMONDS LAS LONGITUDES DE ANCLAJE EN EL CASO DE QUE PUDIERAN EXISTIR ERTCOS DIAMONDS LAS LONGITUDES DE ANCLAJE SE AUMENTARAN EN 10ø

RECUBRIMIENTOS NOMINALES. SITUACION OBRA ≤ 5KM COSTA

	TIPO DE ELEMENTOS	AMBIENTE	RECUBRIMIENTO (cm)
	ELEMENTOS INTERIORES	I	R.mom = 3,0 cm
	ELEMENTOS DE OLIGERIA	IIa	R.mom = 4,5 cm
	ELEMENTOS EN EXTERIORES	IIa	R.mom = 4,5 cm
	CIMENTACION	IIa	R.mom = 6,0 cm
	ELEMENTOS CONTRA TERRENO	IIa	R.mom = 4,5 cm
	MUROS	IIa	R.mom = 4,5 cm

El valor de recubrimiento = 1cm sobre art. 37.2.4 EHE

AMBIENTE IIIa

RECUBRIMIENTOS Y SEPARACIONES ENTRE BARRAS EN VIGAS

CRITERIOS DE DISEÑO DE ELEMENTOS DE HORM. ARMADO

LOS RECUBRIMIENTOS DE ARMADURAS EN LOS ELEMENTOS ESTRUCTURALES SERAN DE 4,5cm. SI ESTE HORMIGON DE LIMPIEZA Y DE 8cm. EN CASO CONTRARIO (TIPO IIa, IIb Y IIc) DE 4,5cm. EN AMBIENTES NO AGRESIVOS (TIPO I) Y NORMALES AMBIENTES AGRESIVOS MARINA (TIPO IIc) VER CLASES EXPOSICION

EL SOLAPE DE ARMADURAS SUPERIORES EN VIGAS SE DISPONDRA EN MITAD DE VANOS

EL SOLAPE DE ARMADURAS INFERIORES EN VIGAS SE DISPONDRA EN APOYOS.

LOS SOLAPES DE ARMADURAS NO PODRAN SER MAYORES DEL 33% DE LA ARMADURA TOTAL

LOS SOLAPES EN VIGAS NO PODRAN EN PILARES SERAN IGUALES A DOBLE DE LA LONGITUD DE ANCLAJE CORRESPONDIENTE A DICHA BARRA

LOS SOLAPES NO PODRAN EN PILARES SERAN IGUALES A LONGITUD DE ANCLAJE CORRESPONDIENTE A DICHA BARRA.

LOS PILARES ESTARAN CONFINADOS POR EL RESTO DE LOS PILARES

SE DEBERA DE LA ESTRUCTURA HORMIGON EN CAVIA LLBE EL MAS DE 2m. PARA EVITAR CONCENTRACION DE TENSIONES Y LA EJECUCION TECNICA ANTES DE LA EJECUCION DE CUALQUIER UNIDAD

SU DISPOSICION.

SE PROHIBE EL VERTIDO DEL HORMIGON EN CAVIA LLBE EL MAS DE 2m. PARA EVITAR

EL PASO DE INSTALACIONES O HUECOS A TRAVES DE ELEMENTOS ESTRUCTURALES SE EJECUTARA MEDIANTE MANGUITOS DISPUESTOS A TAL EFECTO. DEBIENDO CONTAR EN SU DISPOSICION

SE DEBERA DE LA ESTRUCTURA

DE INICIAR EL PROCESO DE HORMIGONADO.

COEFICIENTE DE COMPORTAMIENTO POR DUCTILIDAD ($\mu=1$)

EL COEFICIENTE DE COMPORTAMIENTO POR DUCTILIDAD SE EJOE EN FUNCION DE LA GEOMETRIA DE LA ESTRUCTURA, Y DE LOS MATERIALES EMPLEADOS. SE DISPONDRAN LOS DETALLES ESTRUCTURALES ADECUADOS QUE GARANTICEN LA DUCTILIDAD ADOPTADA.

SE LE ASIGNA EL COEFICIENTE DE COMPORTAMIENTO POR DUCTILIDAD $\mu=1$ (SIN DUCTILIDAD) A LAS ESTRUCTURAS DESPROVISTAS DE CARGADO DISCARGA SOBRE LAS VIGAS EXTREMOS DE PANDO PARA EVITAR FENOMENOS DE LA ESTRUCTURA (BROCHALES) O SOPORTES (PILARES) APEADOS).

TAMBIEN SE EXCLUIRAN ESTE GRUPO LAS ESTRUCTURAS DE VARIAS AGUSTRALES CON PILARES PREFABRICADAS DE CHAN TORNADO EN LAS QUE NO HAYAN ADOPTADO DISPOSICIONES ESPECIALES PARA DOTAR A LOS NUDOS DE DUCTIBILIDAD.

FASE 1: RESISTENCIA ADMISIBLE DEL TERRENO 3,5 kg/m^2

LA RESISTENCIA ADMISIBLE DEL TERRENO PREVISTA DEBERA SER VERIFICADA MEDIANTE ESTUDIO GEOTECNICO.

ESTE ESTUDIO GEOTECNICO SE REALIZARA OBLIGATORIAMENTE ANTES DEL INICIO DE LAS OBRAS.

CUALQUIER VARIACION DE LOS DATOS OBTENIDOS EN EL MISMO RESPECTO A LOS PREVISTOS EN PROYECTO, SIGUN CRITERIO DEL ARQUITECTO DIRECTOR DE LAS OBRAS, PODRA OCASIONAR MODIFICACIONES SOBRE LA CIMENTACION PREVISTA

EL RELLENO EN EL TRASDOS DE LOS MUROS DE SOTANO NO DEBERA EJECUTARSE HASTA QUE DICHOS MUROS ESTEN DEBIDAMENTE ARRIOSTRADOS CON EL RESTO DE LA ESTRUCTURA.