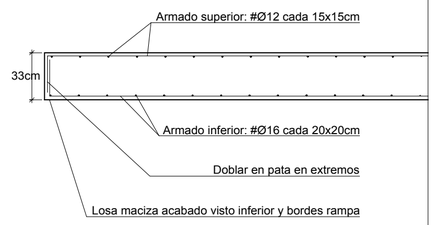
Hormigón según EHE-08

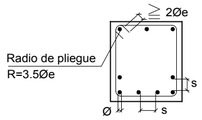
Elemento	Coef. de ponderación	Tipo	Consistencia	Asent. en cono	Tam. máx. del árido	Ambiente	fck 7 dias	fck 28 dias	Relación máx. a/c	Tipo cemento
Losas y zunchos	$\gamma c = 1.50$	HA-30	Blanda	De 6 a 9cm	12 mm (rodado)	IIIa	20N/mm²	30N/mm²	0,50	CEM-I
Muros y pilares	$\gamma c = 1.50$	HA-30	Blanda	De 6 a 9cm	20 mm (rodado)	IIIa	20N/mm²	30N/mm²	0,50	CEM-I
Cimientos	$\gamma c = 1.50$	HA-30	Blanda	De 6 a 9cm	20 mm (rodado)	IIIa	20N/mm²	30N/mm²	0,50	CEM-I
Ejecución	$\gamma f = 1.60$	Nivel de contol del hormigón: normal Para cada lote, se harán series de 6 probetas cilíndricas: una a 7 dias, tres a 28 dias y 2 de reserva								

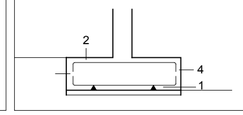
Sección tipo losa de cubierta



Recubrimientos en cimentación

1 -Recubrimiento inferior con hormigón de limpieza: 5cm
2 -Recubrimiento superior libre: 4cm.
3 -Recubrimiento lateral contacto terreno 7cm.
4 -Recubrimiento lateral libre 5cm.

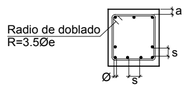




s { ≥ 2cm.
≥ Ø mayor
≥1,25 tamaño máx. árido

Recubrimientos en forjados

s { ≥ 2cm
≥ Ø mayor
≥1,25 tamaño máximo árido



a = 25mm (recubrimiento armaduras)

Acero armaduras

Nivel de control: Normal

Coeficiente de ponderación $\gamma s = 1.15$

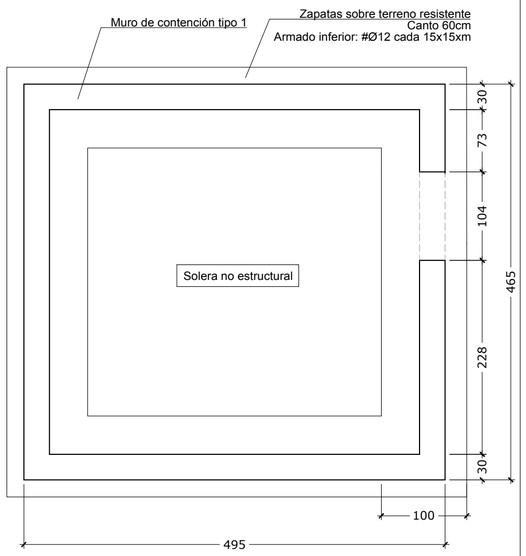
Tipo de acero: B-500-S

Límite elástico 510N/mm^2

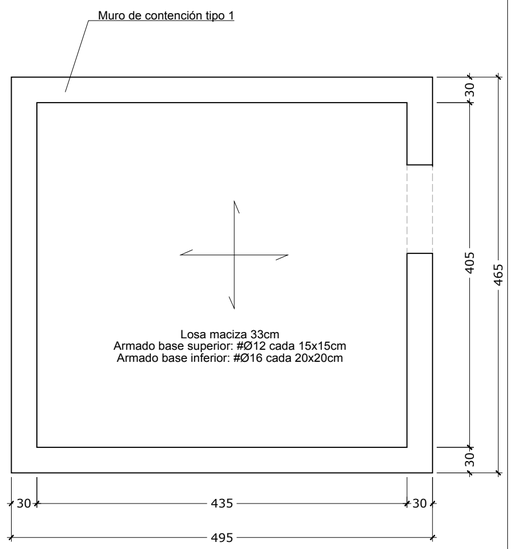
Cargas en losa de cubierta

Peso propio losa	8.25 KN/m^2
Formación de cubierta	2.00 KN/m^2
Sobrecarga tierras (media)	1.50 KN/m^2
Sobrecarga de nieve	0.40 KN/m^2
Sobrecarga de uso	2.00 KN/m^2
Carga total:	14.15 KN/m^2

Cimentación Lavabos



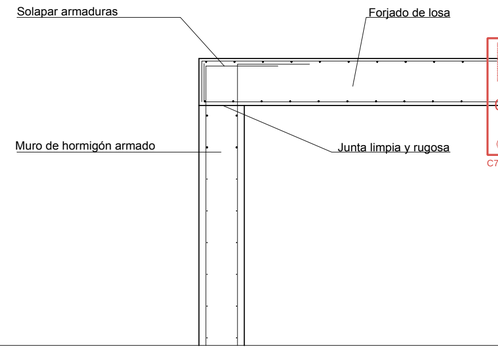
Losa Cubierta Lavabos



Características del terreno

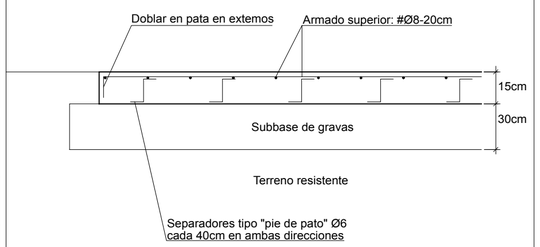
Estudio geotécnico:	Brokerland S.L, Geotecnia e ingenieria geologica
Número de expediente:	16.067
Fecha:	Agosto 2016
Cota del terreno resistente:	estrato n1 (prof.2m)
Tipo de terreno resistente:	limos arenosos con gravas
Tensión máxima admisible minorada	
Zapatas cuadradas:	σ1 = 3,3 Kg/cm2 (estimación)
Zapatas corridas:	σ2 = 2,5 Kg/cm2 (estimación)
Nivel freático:	No se ha detectado
Expansividad:	No
Agresividad al hormigón:	No
Sismicidad:	Terreno tipo I-III
Coeficiente	C= 1,3
Ángulo de rozamiento:	Φ'= 40º
Peso específico seco:	Yd = 2.21 T/m3
Módulo deformación:	E = 750 kg/cm2
Módulo poison:	v = 0.25
Coeficiente de Balasto:	Kn = 40 kp/cm3

Apoyo en muro de contención



COL·LEGI OFICIAL D'ARQUITECTES ILLES BALEARS
07.11.2016 11/07730/16
Segellat
(Ley 25/2009, R.D. 1000/2010-MEH, Llei 10/1998-CAIB)
C7FD04915C52572957BE26DC93117F6FDE6677CE

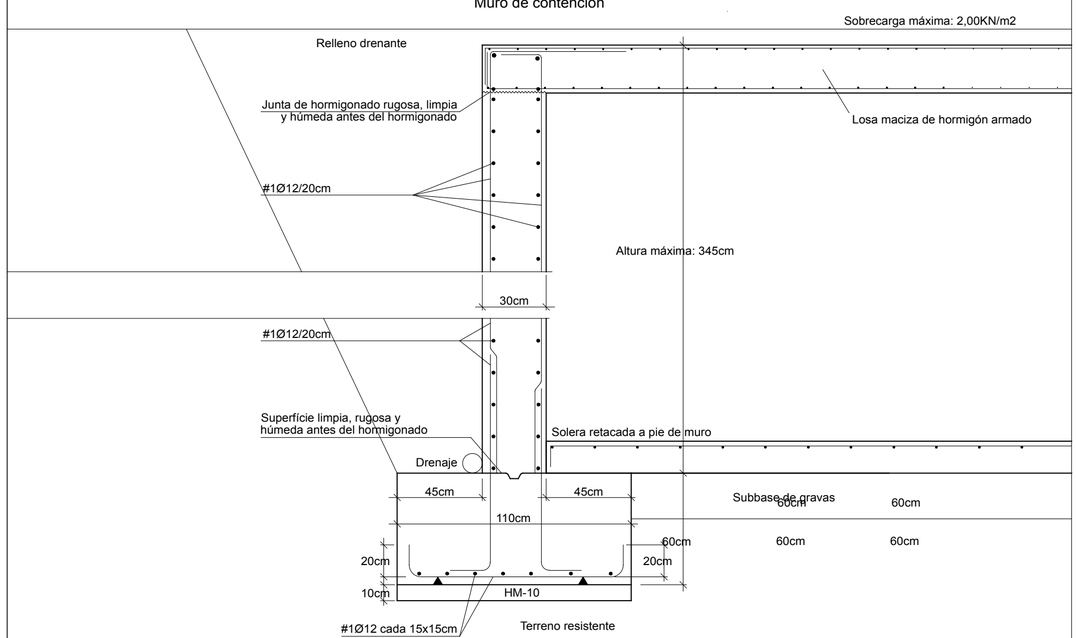
Solera

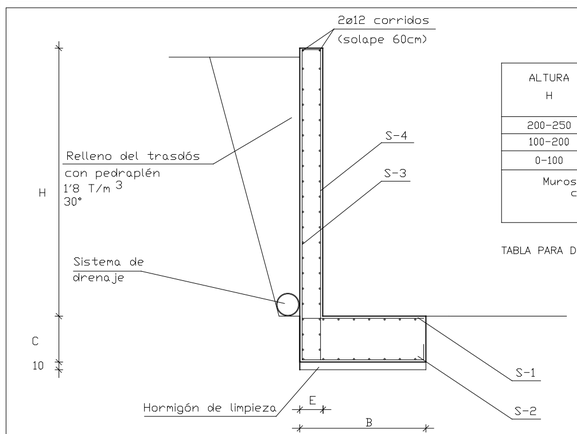


Longitudes de anclaje y solape barras B-500 S

	Anclaje	Solape
Barras	B-500-S	B-500-S
Ø8	30cm.	40cm.
Ø10	40cm.	50cm.
Ø12	45cm.	60cm.
Ø16	60cm.	85cm.
Ø20	85cm.	115cm.
Ø25	130cm.	170cm.

Muro de contención





ALTURA H	DIMENSIONES (cm) grosor E	base B	canto C	ARMADO básica S-1	básica S-2	básica S-3	básica S-4
200-250	30	225	80	–	#1ø12c/15	#1ø10c/15	#1ø10c/15
100-200	30	175	60	–	#1ø12c/20	#1ø10c/15	#1ø10c/15
0-100	20	75	40	–	#1ø10c/20	#1ø8c/15	#1ø8c/15

Muros exentos calculados para una tensión admisible de 0.25N/mm2 con juntas de contracción con armadura interrumpida a distancia no superior a 7.5m y sobrecarga en trasdós de 1.00KN/m2.

TABLA PARA DIMENSIONAR MUROS DE CONTENCIÓN EXTERIORES DE LA PARCELA

REVISIÓN	POR	FECHA

P. JOAN MAS 1606

ARQUITECTO	MIGUEL ROS MONTANER COL. 678740 / Nº.COAIB 951785
PROYECTO	PROYECTO BÁSICO Y DE EJECUCCIÓN DOTACIÓN DE SERVICIOS Y ACCESIBILIDAD
SITUACIÓN	PARQUE JOAN MAS DEIÀ 07179. ISLAS BALEARES
PROPIETARIO	AJUNTAMENT DE DEIÀ

HOJA:

04 // ESTRUCTURA

DESCRIPCIÓN:	PROYECTO BÁSICO Y DE EJECUCIÓN
ESCALA:	1 / 50
DIN:	A2
FECHA:	NOVIEMBRE 2016
ARCHIVO:	161023_Proyecto Ejecución.dwg
FIRMADO:	

Arquitecto Propietario