**Diseño**

Zapatas

1. Ambito de aplicación

Zapatas de hormigón en masa o armado con planta cuadrada o rectangular como cimentación de soportes verticales pertenecientes a estructuras de edificación, sobre suelos homogéneos de estratigrafía sensiblemente horizontal. No se consideran en la presente NTE las cimentaciones en suelos deficientes, tales como los orgánicos, de relleno o fangos, ni los inestables, tales como los expansivos, ni los de rotura frágil, tales como los volcánicos, kársticos o colapsables.

2. Información previa

De la estructura.

Tipo de estructura y plano acotado de la posición relativa de los soportes, con indicación para cada uno de ellos de la sección y solicitación a que está sometido, así como la presión debida a solera y/o sobrecargas que van a actuar directamente sobre la zapata.

Del terreno

Informe geotécnico del terreno según la NTE-CEG: «Cimentaciones. Estudios Geotécnicos».

De edificaciones colindantes.

Para evaluar la incidencia de la cimentación proyectada en los edificios colindantes se necesita saber el tipo, cargas y profundidad de su cimentación, así como el tipo de estructura y características de la construcción.

De servicios.

Localización y trazado de las instalaciones de servicios que existan y las previstas para el edificio en la zona de terreno en la que se va a actuar.

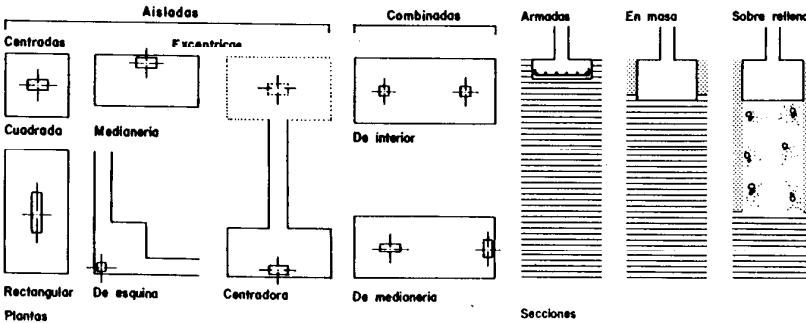
Sísmica.

Grado sísmico de la localidad, según la NTE-ECS: «Estructuras. Cargas Sísmicas».

3. Tipología

La presente NTE contempla la siguiente tipología de zapatas en orden de preferencia.

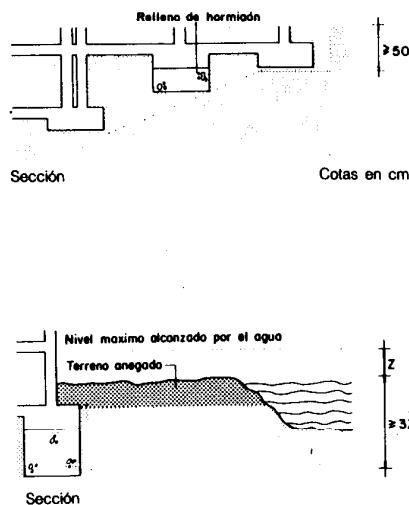
1. Zapatas aisladas para la cimentación de cada soporte, en general, centradas con el mismo —salvo las situadas en linderos o en medianería—, de hormigón armado para firmes superficiales, o en masa para firmes algo más profundos.
 - De planta cuadrada como opción general.
 - De planta rectangular, cuando las cuadradas equivalentes queden muy próximas, o para regularizar los vuelos en los casos de soportes muy alargados o de pantallas.
 Las zapatas de medianería se suponen con viga centradora, salvo las de carga moderada y firme muy superficial; cuando son de esquina se suponen sistemáticamente con dos vigas centradoras.
2. Zapatas combinadas para la cimentación de dos soportes muy próximos, cuando la solución con zapatas aisladas, aún las muy alargadas, sea inviable por interferirse ambas.



En todos los casos, la zapata propuesta en esta NTE es la de canto más razonable mínimo en los casos de hormigón en masa, y en las armadas el que determina la zapata más económica.

La cimentación se complementa con vigas centradoras, de atado arriostramiento en los casos en que se indica y —cuando el firme se encuentra relativamente profundo—, con relleno de hormigón debajo de la zapata.

4. Criterios de diseño



Se independizarán las cimentaciones y las estructuras de edificios situados en terrenos que presenten discontinuidades o cambios sustanciales de su naturaleza, de forma que las distintas partes del edificio, queden cimentadas en terrenos homogéneos. El plano de apoyo de la cimentación será horizontal o ligeramente escalonado, suavizando los desniveles bruscos de la edificación. Se recomienda que las instalaciones del edificio queden por encima del plano de cimentación, no intersectando las zapatas y vigas.

La profundidad del plano de apoyo o elección del firme, se fijará en función de las determinaciones del informe geotécnico, teniendo en cuenta que el terreno por debajo de la cimentación no quede alterado en su comportamiento por las variaciones del nivel freático si existe o por agentes climatológicos externos como las escorrentías y heladas, recomendándose una profundidad mínima de 50 cm por debajo de la cota superficial y de 80 cm en el caso de zonas con fuertes heladas.

Cuando exista una junta estructural con soporte duplicado se dispondrá una sola zapata para ambos soportes.

En zonas próximas a vías o corrientes de agua que puedan ser socavadas o anegadas por avenidas, el plano de apoyo de la cimentación quedará más profundo que el nivel más bajo del agua, y a una profundidad no menor de 3Z, siendo Z, la altura máxima alcanzada por el agua en las avenidas.

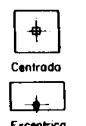
En edificios situados en la proximidad de taludes, vaciados, excavaciones y en zonas de grado sísmico VI y VII, se realizará un atado continuo perimetral de la cimentación.

En los edificios situados en ladera, en zonas de grado sísmico VIII o superior que no dispongan de solera, las vigas de atado deberán arriostrar todas las zapatas en dos direcciones diferentes.

Especificación

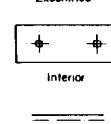
CSZ-1 Zapata aislada - A·B·H·n₁·n₂·Ø

Símbolo Aplicación



Como cimentación de un solo soporte. Cuando los parámetros de armado sean nulos se entenderá que la zapata es de hormigón en masa, recomendándose esta solución cuando la profundidad del firme sea superior al canto de la correspondiente zapata de hormigón armado.

CSZ-2 Zapata combinada - A·B·H·V·n₁·n₂·Ø·n_s·Ø_s



Como cimentación de dos soportes muy próximos cuando las zapatas aisladas respectivas queden demasiado juntas. Cuando la zapata sea de linderío o medianería, no existirá el parámetro V.

CSZ-3 Viga-B·H·L·n_sØ_s·n_Ø·S



Viga con función centradora para zapatas aisladas excéntricas, y en general para arriostramiento de la cimentación.

CSZ-4 Relleno de hormigón - A·B·H

Cuando la profundidad del firme sea sensiblemente mayor que el canto de la zapata pero inferior a 6 m.
Para evitar banqueos bruscos en el plano de cimentación.

5. Planos

Escala

CSZ-Plantas

Representación acotada de la situación y dimensiones de todas las zapatas. 1: 100

Indicación gráfica o en tabla adjunta de la relación numerada de las zapatas, con expresión del valor dado a sus parámetros.

1: 100

CSZ-Secciones

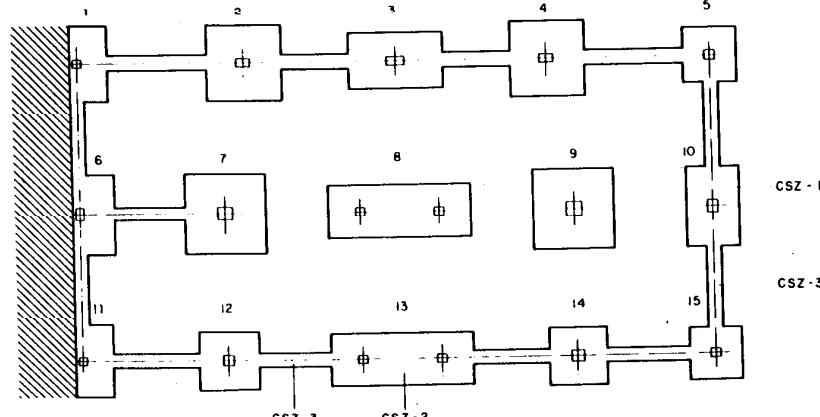
Secciones tipo acotadas para la completa definición de los planos de apoyo de cada zapata y sus niveles de armado. 1: 100

CSZ-Detalles

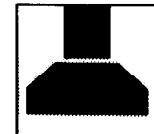
Representación gráfica de los detalles de elementos para los que no existe o no se haya adoptado especificación NTE. 1: 10

6. Esquema

Representación por su símbolo de las zapatas numeradas y proyección de la sección de los soportes o placas de anclaje.



Zapatas



CSZ

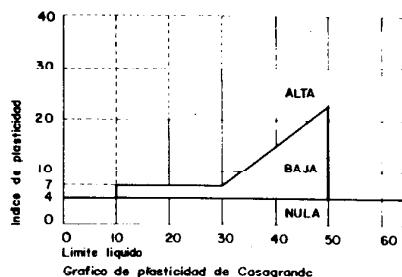
1986

1. Hipótesis de cálculo

Las soluciones de esta NTC se han obtenido según las hipótesis de la EH-82 en lo concerniente al hormigón y según los criterios de la MV-101, en lo referente al suelo, en particular aceptando ley lineal de presiones bajo la zapata, considerando para el suelo, en la hipótesis de firme superficial un coeficiente de seguridad $\gamma_s = 3.0$, y para acciones y materiales los siguientes:

- De mayoración de las acciones $\gamma_f = 1.6$
- De minoración del hormigón para armar $\gamma_c = 1.5$
- De minoración del hormigón en masa $\gamma_c = 1.5 \times 1.2$
- De minoración del acero AEH-400N o F Sello CIETSID $\gamma_s = 1.1$

2. Presión de diseño



En la Tabla 1, y para el estrato sobre el que se pretende cimentar, se obtienen la presión de diseño σ , en kp/cm^2 , con la que se puede proceder al predimensionado de las zapatillas, el ángulo de incidencia α , en grados sexagesimales y la altura máxima —incluidos sótanos— del edificio que se pretende cimentar H_{\max} , en m, en función de:

- El porcentaje de finos del suelo, partículas menores de 0,08 mm. Por debajo del 30 por 100 en peso, el suelo es claramente de Tipo I: granular o arenoso.
- La plasticidad del suelo según el gráfico de plasticidad de Casagrande adjunto, función del Límite Líquido y del Índice de Plasticidad. Los suelos con plasticidad nula —las arenas limpias— se clasifican como de Tipo I, así como los de plasticidad baja con no demasiados finos. El resto de suelos se clasifican como de Tipo II: cohesivos o arcillosos.
- Las características mecánicas del suelo determinadas por ensayo:
 - En suelos Tipo I, por el número N de golpes por avance de 30 cm en el ensayo normal de penetración SPT-UNE 7308/74.
 - En suelos Tipo II, por la resistencia a la compresión simple R_u , realizada según UNE 7402/77, en kp/cm^2 .
 - En ambos tipos de suelos y, como ensayo complementario para reflejar la homogeneidad de todo el solar, la resistencia a la penetración R_p en kp/cm^2 del ensayo de penetrómetro estático, cuya correlación con los ensayos anteriores se ofrece en la Tabla 1 a título orientativo.

Tabla 1



Plasticidad	Porcentaje en peso de finos en %				σ en kp/cm^2	α en °	H_{\max} en m (3)			
	< 30									
	< 30	30-50	< 30	30-50(2)						
Alta	—	—	—	—	1,0	10	1,0			
Baja (1)	15	60	15	37	1,5	15	30			
Nula	20	80	20	50	2,0	20	30			
	25	100	25	62	2,5	25	45			
	30	120	30	75	3,0	30	45			
	40	160	40	100	4,0	40	50			
	50	200	50	125	5,0	50	63			

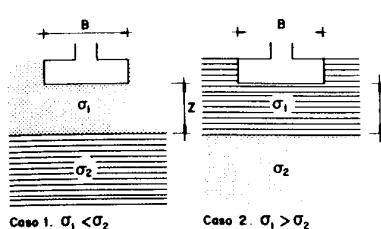
Tipo de Suelo	Tipo I	Tipo II
---------------	--------	---------

- Notas
- (1) Los suelos de plasticidad baja con más del 50 por 100 de finos no se clasifican en ningún grupo por resultar ambos datos contradictorios.
 - (2) En terrenos Tipo I, con un porcentaje de finos superior al 30 por 100 o índice de plasticidad IP < 4 por 100, por debajo del nivel freático, se adoptará un valor corregido del ensayo N, igual a $(N + 15)/2$.
 - (3) En caso de que la altura del edificio sea mayor, se recomienda cimentar en un estrato más resistente.

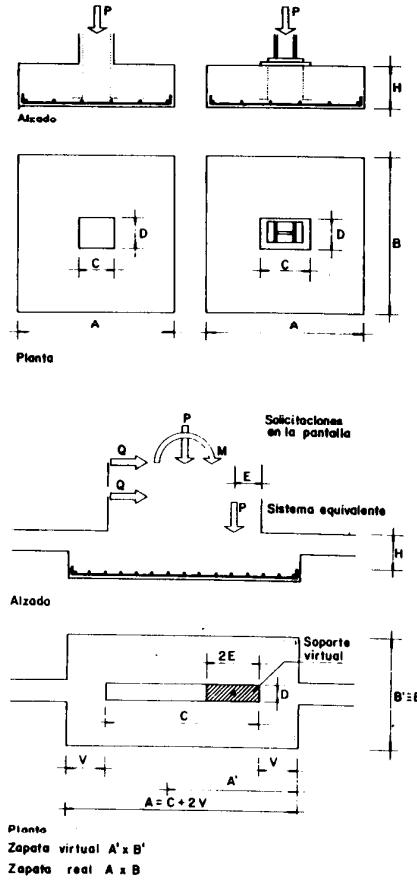
En la presente NTE y para los terrenos rocosos homogéneos de estratigrafía sensiblemente horizontal de roca sana o poco fracturada, se puede, al menos, adoptar una presión de diseño de 5 kp/cm^2 .

Cuando el estrato 1 esté limitado en profundidad por una capa de suelo 2 de distintas características, se modificará la presión de diseño a los valores del esquema adjunto, en función de la mayor o menor presión de diseño de dicha capa, y de la dimensión estimada para la zapata que soporta la mayor carga P , obtenida por la expresión $B = \sqrt{(P/\sigma_1)}$.

Caso 1	$\sigma_1 < \sigma_2$	Caso 2	$\sigma_1 > \sigma_2$
Para $Z > 0,7 B$	$\sigma_1 = \sigma_1$	$Z < 0,2 B$	$\sigma = \sigma_2$
Para $Z < 0,7 B$	$\sigma_1 = \sigma_1 - (\sigma_2 - \sigma_1)Z/(0,7 B)$	$0,2 B < Z < B$	$\sigma = \sigma_2 + (\sigma_1 - \sigma_2)(Z - 0,2 B)/(0,8 B)$
		$Z > B$	$\sigma = \sigma_1$



3. Predimensionado de zapatas aisladas

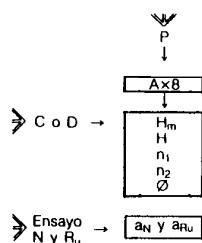


En las Tablas 2 a 8 para cada presión de diseño σ , se obtienen los parámetros de la zapata en función de:

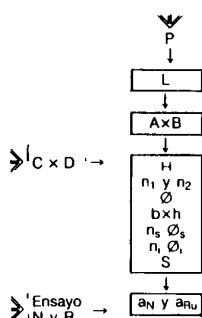
- La carga P , en t , que actúa sobre la zapata, suma de la solicitación axial del soporte y de la carga vertical de solera que actúa directamente sobre la zapata, medidas ambas como solicitudes de servicio, es decir, sin mayorar.
Si el valor de P así obtenido no figura en las tablas, se entrará con el valor inmediato superior que sigue en éstas.
El peso propio de las zapatas se ha tenido en cuenta para la confección de las tablas y no es preciso considerarlo.
- Los lados del soporte C, D , en cm. en su entronque con la zapata. Si los valores de dicho entronque no figuran en las tablas, se tomarán los inmediatos inferiores, de forma que ambos sean menores a los reales.
Las soluciones presentadas en esta NTE permiten prescindir del momento flector en la base del soporte, siempre que aquél provenga de la acción horizontal de viento o sismo en una estructura porticada convencional, como son las que se describen en la NTE-EHP: «Estructuras de Hormigón armado. Pórticos», y NTE-EAP: «Estructuras de Acero. Pórticos».
- En los casos de pantallas o núcleos rigidizadores, se adoptarán como lados virtuales del soporte los que resulten de tomar una parte de la sección centrada con la posición de la resultante de compresión y momento.
Una vez obtenida la zapata virtual, ésta se prolongará en derredor del soporte real en forma simétrica, tanto en hormigón cuantos en armadura, para obtener la zapata real según el esquema adjunto, arrostrándola con vigas en la dirección de la acción horizontal hasta involucrar a un número de soportes cuya compresión sumada a la de la propia pantalla alcance 10 veces el cortante Q de la misma.
- El tipo de zapata, según los criterios siguientes:
Para zapatas que puedan ser centradas se aconseja, en principio, predimensionarlas como cuadradas de hormigón armado —si el canto es muy inferior a la cota del firme pasarlas a masa o en caso de soportes muy rectangulares, pasar a zapatas con vuelos parecidos en ambas direcciones.
Para las que deban ser totalmente excéntricas como las de lindero o medianería sólo si no se han previsto vigas se intentará sin ellas, si no existiese solución en tabla, se pasará a la solución con vigas centradoras.
- Las características mecánicas del suelo, determinadas por el ensayo normal de penetración SPT o por el de resistencia a la compresión simple, obteniendo los valores representativos N y R_u , respectivamente.

Esquemas de manejo de tablas

Zapatas sin vigas

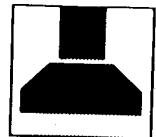


Zapatas con vigas



En las Tablas 2 a 8 se determinan:

- Los lados A y B de la zapata, en cm.
Esta NTE no considera zapatas de más de 4 m de lado ni más de 16 m² de superficie.
- El canto de la zapata en masa H_m , en cm, mínimo de 45 y máximo de 150.
- En el caso de zapatas armadas, el canto H , en cm, el número de redondos de la armadura, n_1 paralelos al lado mayor y n_2 paralelos al lado menor, así como su diámetro $\Ø$ en mm.
Las soluciones de esta NTE que figuran en el apartado de construcción, incluyen las longitudes de anclaje de las armaduras.
- El asiento de cada zapata a_N o a_{R_u} , en mm, para cada tipo de suelo entre los compatibles con la presión de diseño considerada. En el caso de que la carga P no coincida con la P de tabla, se corregirá el valor del asiento con la expresión $P - a_{\text{tabla}}/P_{\text{tabla}}$.
- En el caso de zapatas de medianería o de esquina con vigas centradoras, la separación mínima L , en m, entre ejes de soportes. Si la luz entre soportes es menor que la separación mínima L , no existe solución con viga centradora —ya que las zapatas quedarían demasiado próximas—, y debe intentarse su resolución como se indica en el apartado 5.
- En los casos de zapatas con viga centradora, las dimensiones de la sección $b \times h$, en cm, la armadura longitudinal superior $n_s \Ø_s$ e inferior $n_i \Ø_i$, y la separación entre cercos S , en cm de la viga.

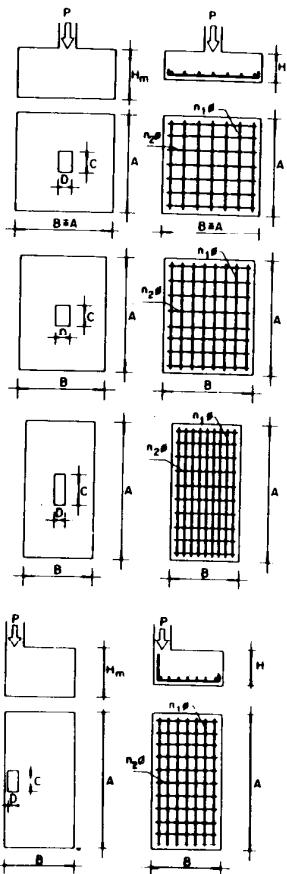
Cálculo**Zapatas**

CSZ

1986

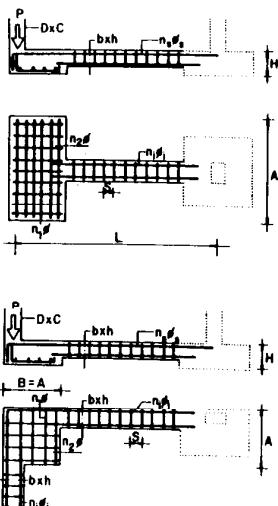
Tabla 8

Zapatas sin vigas

Presión de diseño $\sigma = 5 \text{ kp/cm}^2$

P	48	62	80	104	135	175	227	295	383	A = B
C x D	105	120	135	155	175	200	225	255	295	
	15	25 15	25 15	30 20	40 150	45 35 25	50 40 30	65 55 45 35	70 60 50 40	
	90	95 100	110 115	125 130	140 150					H_m
	35	35 35	40 40	40 40	40 45	50 50 50	55 55 60	55 60 60 65		H
	10	10 11	13 14	11 11	13 15	18 19 21	23 23 23	21 21 21 21		n_1 = n_2
	$\emptyset 10$	$\emptyset 12$	$\emptyset 12$	$\emptyset 16$	$\emptyset 16$	$\emptyset 16$	$\emptyset 16$	$\emptyset 20$		$\emptyset 20$
D C										
		140 x 105	160 x 120	180 x 135	205 x 155	230 x 175	260 x 200	295 x 225	335 x 255	A x B
		25 25	25 30	30 30	50 40	35 35 40	40 40 45	45 45 50 55	50 55 55 65	
		35 15	40 15	45 20	60 20	65 50 25	75 60 30	85 70 50 30	100 70 55 35	
		105 120	120 135	135 155	150					H_m
		40 40	40 45	45 45	49 53	55 60 65	60 65 70 80	70 80 80 90		H
		9 11	8 9	10 13	13 14	16 17 18	15 15 17	21 21 21 21	23 26 26 26	n_1
		8 9	7 7	10 10	13 13	17 17 15	15 15 14	18 18 17 15	27 21 21 17	n_2
		$\emptyset 12$	$\emptyset 16$	$\emptyset 16$	$\emptyset 16$	$\emptyset 16$	$\emptyset 20$	$\emptyset 20$	$\emptyset 20$	$\emptyset 20$
D C										
		190 x 195	220 x 110	250 x 125	280 x 140	320 x 160	370 x 160			
		25 30	30 30	25 35	25 35 40	25 40 45	25 45 45 50			
		40 15	45 20	90 35	120 65 40	155 75 45	200 85 70 50			
		150								
		50 50	50 55	50 65	90 65 70	50 70 80	50 85 90 100			H_m
		8 9	12 12	8 9	10 12 13	13 16 16	19 19 19 19			H
		8 8	9 9	11 11	12 12 12	17 13 13	23 15 15 15			n_1
		$\emptyset 16$	$\emptyset 16$	$\emptyset 20$	$\emptyset 20$	$\emptyset 20$	$\emptyset 20$			$\emptyset 20$
N y Ru	50 5,0	13 16	13 18	14 20	15 23	16 26	16 29	17 34	17 38	a_N y a_{Ru}
P	30	38	50	64	83	108	140			
C x D	180 x 90	200 x 100	230 x 115	260 x 130	300 x 150	340 x 170	380 x 190			A x B
	20 x 20	20 x 25	20 x 25	20 x 30	20 x 30	20 x 35	25 x 40			
	115	135	150							H_m
	60	75	90	100	115	130	145			n_1
	8	10	12	11	14	18	14			n_2
	$\emptyset 10$	$\emptyset 10$	$\emptyset 12$	$\emptyset 12$	$\emptyset 16$	$\emptyset 16$	$\emptyset 16$			$\emptyset 16$
N y Ru	50 5,0	12 16	13 17	15 20	16 23	19 27	20 30	21 34		a_N y a_{Ru}

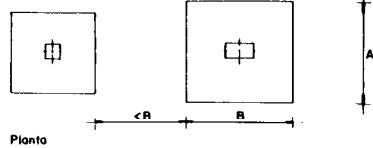
Zapatas con vigas



P	29	37	48	62	80	104	135			
C x D	120 x 60	130 x 65	150 x 75	170 x 85	200 x 100	220 x 110	260 x 130			
	20 x 20	20 x 20	20 x 20	20 x 20	25 x 25	30 x 30	30 x 30		L	
	50	50	55	65	70	90	115		A x B	
	5 5	5 5	7 6	5 7	7 8	8 9	10 10		H	
	$\emptyset 10$	$\emptyset 10$	$\emptyset 12$	$\emptyset 12$	$\emptyset 16$	$\emptyset 16$	$\emptyset 16$		$\emptyset 16$	
	30 x 50	40 x 50	40 x 55	40 x 65	40 x 70	40 x 90	50 x 115		$\emptyset 16$	
	30 x 20	40 x 20	50 x 20	80 x 20	10 x 20	10 x 20	10 x 20		b x h	
	30 x 16	60 x 12	4 x 16	50 x 16	50 x 16	60 x 16	60 x 20		n_3 $\emptyset 16$	
	24	18	24	24	24	24	30		S	
N y Ru	50 5,0	7 13	7 14	8 16	8 18	9 21	9 24	10 28		a_N y a_{Ru}
P	18	23	29	37	48	62	80	104		
C x D	4	4	4	4	4	4	5	5	L	
	65	85	86	100	115	135	150	175	A = B	
	50	50	55	60	75	80	95		H	
	3 3	3 3	4 4	6 6	9 9	12 12	15 15	14 14	\emptyset	
	$\emptyset 10$	$\emptyset 12$	n_3 $\emptyset 16$							
	30 x 40	30 x 50	40 x 50	40 x 55	40 x 60	40 x 75	40 x 80	50 x 95	b x h	
	40 x 16	40 x 16	50 x 16	50 x 20	60 x 20	60 x 20	60 x 20	100 x 20	n_3 $\emptyset 16$	
	40 x 12	30 x 16	60 x 12	4 x 16	4 x 16	50 x 16	50 x 16	80 x 16	n_3 $\emptyset 16$	
	18	24	18	24	24	24	24	24	S	
N y Ru	50 5,0	5 10	6 12	6 13	7 16	7 18	8 21	8 24	8 28	a_N y a_{Ru}

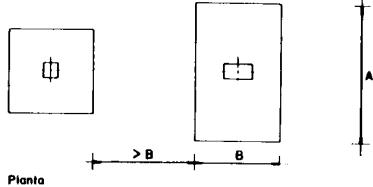
4. Corrección de forma

Zapatas muy juntas



Planta

Zapatas correctamente separadas



Planta

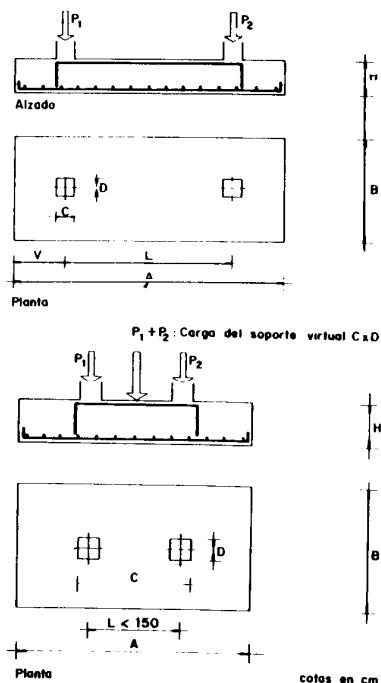
Si alguna zapata de las predimensionadas se encuentra a una distancia respecto de otra, inferior a su menor dimensión B, debe corregirse su forma, probando con zapatas rectangulares hasta que todas las de la cimentación cumplan esta condición.

Si no puede conseguirse ni aun con las más alargadas, puede intentarse lo siguiente:

1. Predimensionar de nuevo todas en un estrato más profundo en el que sean aceptables valores más altos de presión de diseño.
2. Unir las más cercanas en zapatas combinadas, y proceder como se indica en el apartado 5.

Elegida la primera opción, si subsiste la proximidad entre las zapatas se resolverá la cimentación como se indica en las NTE-CSV: «Cimentaciones Superficiales. Vigas Flotantes», NTE-CSL: «Cimentaciones Superficiales. Largas», o bien las NTE-CPI: «Cimentaciones. Pilotes "In situ"» y NTE-CPP: «Cimentaciones. Pilotes Prefabricados», si para acceder al estrato de más presión se superan los 6 m de profundidad.

5. Zapatas combinadas



En las Tablas 9 a 15, para cada presión de diseño, se obtienen los parámetros de la zapata en función de:

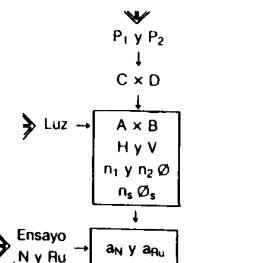
1. Las cargas P_1 y P_2 , en t, de los soportes, siendo P_1 la mayor de ambas, suma de la solicitación axial de cada soporte y de la carga de solera que actúa directamente sobre la zapata, medidas ambas como solicitudes de servicio, es decir, sin mayorar.
2. Si los lados del soporte C y D, en cm, son inferiores a los que figuran en la Tabla, esta NTE no ofrece solución, siendo aconsejable, en tal caso, su aumento a los valores de la Tabla.
3. El tipo de zapata, interior con vuelos libres en todas direcciones y de lindero, con vuelos limitados en una dirección.
4. La distancia o luz, en m, entre los ejes de los soportes. Si el valor deseado de la luz no figura en las tablas se tomarán los parámetros más desfavorables —lados de la zapata, canto y armaduras— entre los que figuren en las luces superior e inferior de la Tabla.

En el caso de que la luz sea inferior a la menor que figura en la Tabla, se tomará para el armado superior el que corresponde a dicha luz mínima y para los lados y armado inferior de la zapata el que se obtiene en las Tablas 2 a 8 para un soporte virtual $C \times D$, que englobe a ambos según la figura adjunta.

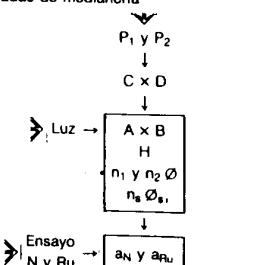
5. Las características mecánicas del suelo determinadas por el ensayo normal de penetración SPT o por el de resistencia a la compresión simple, obteniendo los valores representativos N y R_u , respectivamente.

Esquemas de manejo de tablas

Zapatas combinadas de interior



Zapatas combinadas de medianería



En las Tablas 9 a 15 se determinan, además de los parámetros de las Tablas 2 a 8, los siguientes:

1. El vuelo V , en cm, del lado del soporte más cargado para zapatas combinadas de interior. En el caso de zapatas igualmente cargadas, el vuelo será igual en ambos lados de los soportes.
2. La armadura longitudinal superior $n_s \varnothing_s$ entre soportes, en los casos en que es necesaria.

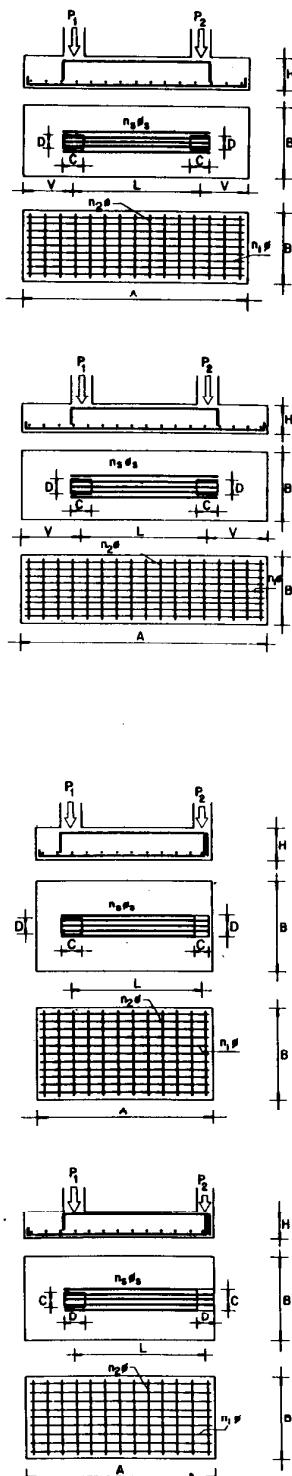
Cálculo

Zapatas

CSZ

1986

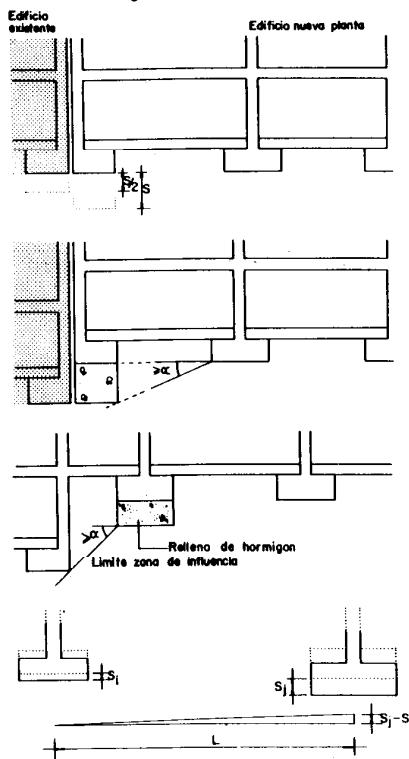
Tabla 15

Presión de diseño $\sigma = 5,0 \text{ kp/cm}^2$

P_1 y P_2	48 48	62 62	80 80	104 104	135 135	175 175	227 227	295 295		
Luz 1,5	20x20 20x20	25x25 30x30	30x30 35x35	30x30 40x40	35x35 45x45	40x40 CxD	45x45 AxB			
	210x100 270x100	320x110 350x130	350x160 430x180	370x160 480x210	430x180 560x230	480x210 H y V	560x230 H y V	n ₁ y n ₂ Ø n ₃ Ø		
	6 19 Ø10 9 22 Ø10	10 25 Ø12	8 17 Ø16 10 22 Ø16	10 22 Ø16 15 31 Ø16	12 20 Ø16 21 40 Ø16	13 21 Ø16 14 20 Ø16	14 20 Ø16 17 49 Ø20			
	5 Ø20 6 Ø10							n ₁ y n ₂ Ø n ₃ Ø		
P_1 y P_2	48 38	62 50	80 64	104 83	135 108	175 140	227 182	295 236		
Luz 1,5	20x20 20x20	25x25 30x30	30x30 35x35	30x30 40x40	35x35 45x45	40x40 CxD	45x45 AxB			
	190x100 250x100	290x110 320x130	360x150 390x180	360x150 450x200	390x180 490x240	450x200 H y V	490x240 H y V	n ₁ y n ₂ Ø n ₃ Ø		
	45 29 55 58	75 78 85 93	100 113 120 128	100 113 140 158	120 128 140 158	140 158 150 178	140 158 150 178			
	6 15 Ø10 8 20 Ø10	9 22 Ø12 12 28 Ø12	10 21 Ø16 13 28 Ø16	10 21 Ø16 18 38 Ø16	13 28 Ø16 17 29 Ø20	18 38 Ø16 17 29 Ø20	17 29 Ø20 17 29 Ø20	n ₁ y n ₂ Ø n ₃ Ø		
	4 Ø20 5 Ø12							n ₁ y n ₂ Ø n ₃ Ø		
N y R_u	50 5,0	9 22	10 24	11 27	11 31	12 36	12 41	12 47	12 53	α_N y α_{R_u}
P_1 y P_2	48 38	62 50	80 64	104 83	135 108	175 140	227 182	295 236		
Luz 1,5	20x20 20x20	25x25 30x30	30x30 35x35	30x30 40x40	35x35 45x45	40x40 CxD	45x45 AxB			
	190x100 190x130	190x170 200x210								
	40 45 50	50 110								
	6 17 Ø10 6 18 Ø12	7 15 Ø16 14 13 Ø16								
	5 Ø20 6 Ø20	7 Ø20 6 Ø20								
P_1 y P_2	48 28	62 37	80 48	104 62	135 81	175 105	227 136	295 177		
Luz 1,5	20x20 20x20	25x25 30x30	30x30 35x35	30x30 40x40	35x35 45x45	40x40 CxD	45x45 AxB			
	210x110 210x140	210x160 220x220								
	35 40 50	110 130								
	8 18 Ø12 6 15 Ø16	12 14 Ø16 17 17 Ø16								
	6 Ø20 8 Ø16	7 Ø20 7 Ø20								
N y R_u	50 5,0	9 21	9 24	9 28	11 30	12 35	11 40	12 45	12 50	α_N y α_{R_u}

← Pasar a zapatas aisladas

6. Comprobaciones



1. Cimentaciones junto a edificios colindantes.

Si la cimentación queda por debajo de la existente, se procederá como se indica en las NTE-CCP: «Cimentaciones Contención Pantallas», o NTE-CCM: «Cimentaciones Contención Muros».

Si la cimentación proyectada queda a la misma profundidad de la existente, y las zapatas muy próximas o juntas, se producirá un asiento suplementario en la zapata existente, mitad del estimado para la zapata proyectada. En el caso de que la zapata proyectada se encuentre a una distancia mayor de su dimensión menor B, no se producirá tal asiento.

Si la cimentación proyectada queda por encima de la existente, se recomienda en este caso, bajar a la profundidad de la cimentación existente, mediante pozos, pasando a la situación anterior.

2. Zapatas a distinto nivel.

Se rebajará la cota de las zapatas en la proximidad de un banqueo siempre que las zapatas situadas por debajo queden dentro de su zona de influencia determinada por el ángulo de incidencia α , obtenido en la Tabla 1.

3. Asientos de las zapatas.

Si alguna zapata posee mayor asiento del indicado en la Tabla 16, o bien entre dos zapatas consecutivas existe un asiento diferencial relativo a su separación, superior al indicado en la misma, se rebajará la presión de diseño de la zapata que asiente más, aumentando sus dimensiones hasta que cumpla, o se diseñará de nuevo la cimentación en un estrato más profundo, de mayor presión de diseño.

Tabla 16



Tipo de suelo

Tipo de edificio	Tipo I	Tipo II
Edificios monumentales	12 mm	25 mm
Edificios convencionales	35 mm	50 mm
Edificios de fábrica de ladrillo de pórticos de hormigón y acero de pequeña rigidez	50 mm	75 mm

Asientos admisibles

máximo	diferencial
--------	-------------

4. Profundidad del estrato.

Se comprobará que el estrato en el que se cimenta, conserva su naturaleza y características al menos en una profundidad igual a la dimensión B de la zapata mayor.

Si no puede realizarse una cimentación por zapatas que satisfaga estas condiciones, se pasará a otro tipo de cimentación, como se indica en las NTE siguientes:

CSV: «Cimentaciones Superficiales. Vigas Flotantes».

CSL: «Cimentaciones Superficiales. Losas».

CPI: «Cimentaciones. Pilotes In situ».

CPP: «Cimentaciones. Pilotes Prefabricados».

La dimensión $b \times h$, en cm, de la sección así como la armadura longitudinal y transversal tipo de las vigas de atado de la cimentación, se obtienen en la Tabla 17 en función de la carga P , en t, sin mayorar que actúa sobre la zapata más cargada de entre las que ata, y de la separación o luz, en cm, entre los soportes.

7. Vigas de atado

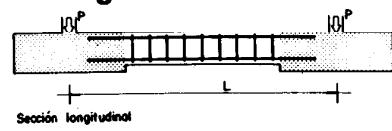
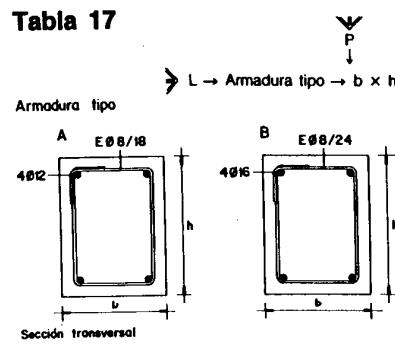
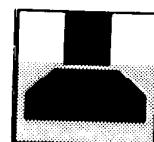


Tabla 17



L en cm	Carga P en t, sin mayorar sobre la zapata					Sección b x h en cm
	30	60	90	120	≥ 150	
400	B	B	A	A	A	30 x 30
500	B	B	B	A	A	30 x 35
600	B	B	B	A	A	30 x 40
700	B	B	B	B	A	30 x 45

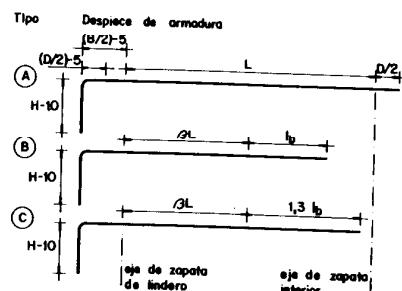
Armadura tipo

Cálculo**Zapatas**

CSZ

1986

8. Despiece de la armadura superior en vigas centradoras



El número y tipo de las barras pasantes y/o cortadas de la armadura superior $n_s \varnothing_s$, así como el coeficiente β , se obtienen en el cuadro siguiente en función del número de barras n_s y de la relación entre el canto de la viga y la luz entre soportes H/L :

n _s	Pasantes n. ^o Tipo	Cortadas n. ^o Tipo	Coeficiente β $H/L = 1/3$		
			$H/L = 1/6$	$H/L = 1/9$	
2	2 (A)	— —	—	—	
3	2 (A)	1 (B)	0,66	0,50	0,44
4	2 (A)	2 (B)	0,83	0,66	0,60
5	3 (A)	2 (B)	0,75	0,57	0,50
6	4 (A)	2 (B)	0,66	0,50	0,44
8	4 (A)	4 (C)	0,83	0,66	0,60
10	6 (A)	4 (C)	0,75	0,57	0,50

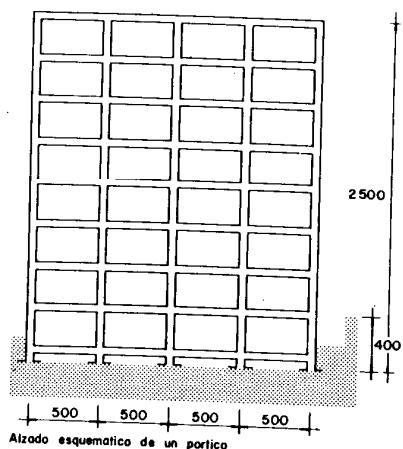
La longitud l_b función del diámetro \varnothing_s de la barra, según el cuadro:

\varnothing_s en mm	10	12	16	20
l_b en cm	30	36	58	90

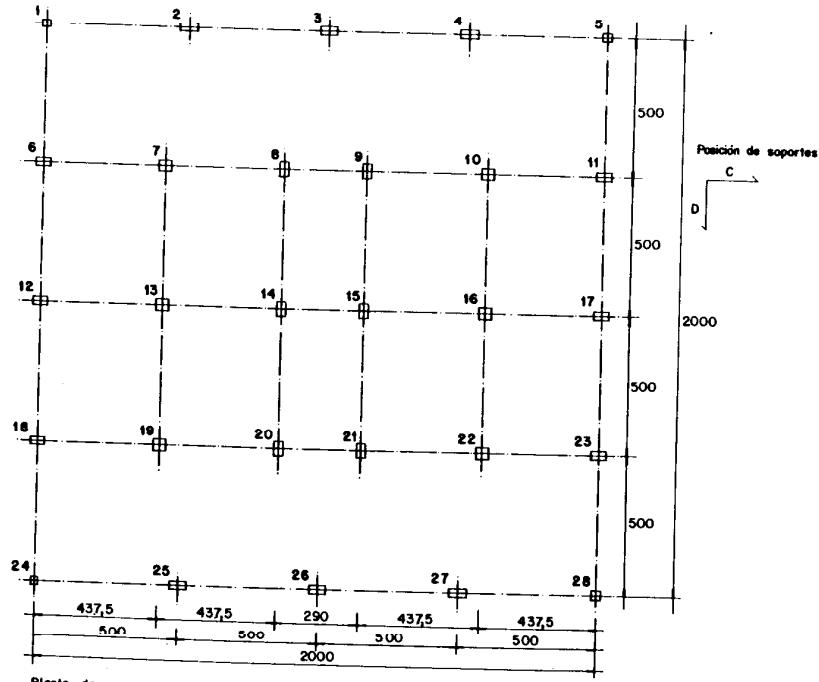
9. Ejemplo

Información previa De la estructura

Estructura plana de pórticos de hormigón armado.
Plano acotado de la posición relativa de los soportes con indicación para cada uno, de la sección C x D, en cm y la carga P, en t a que está sometido.



soportes	C x D	P
1, 5, 24, 28	30 x 30	48
2, 3, 4, 25, 26, 27	30 x 55	90
6, 11, 12, 17, 18, 23	30 x 50	80
8, 9, 14, 15, 20, 21	50 x 30	80
7, 10, 13, 16, 19, 21	40 x 40	100



Del terreno

Campaña de reconocimiento de categoría I, con las determinaciones siguientes:

Espesor del estrato, 10 m.
Arenas, medianas compactas bien graduadas con arcilla (SW-SC).
Contenido de finos < 12%.
Índice de plasticidad $I_p < 42$ = Nufa.
Expansividad del terreno despreciable.
Agresividad débil.
Densidad aparente 1,9 g/cm^3 .
Nivel freático muy profundo.
Valor medio representativo del estrato a la profundidad de 4 m para el ensayo normal de penetración $N = 30$.

No existen.

Los previstos para el edificio.

Grado sísmico de ubicación del edificio, según la NTE-ECS: «Estructuras. Cargas Sísmicas».
Caso I. Grado VI
Caso II. Grado VIII

De edificaciones colindantes:

De servicios:

Sísmica:

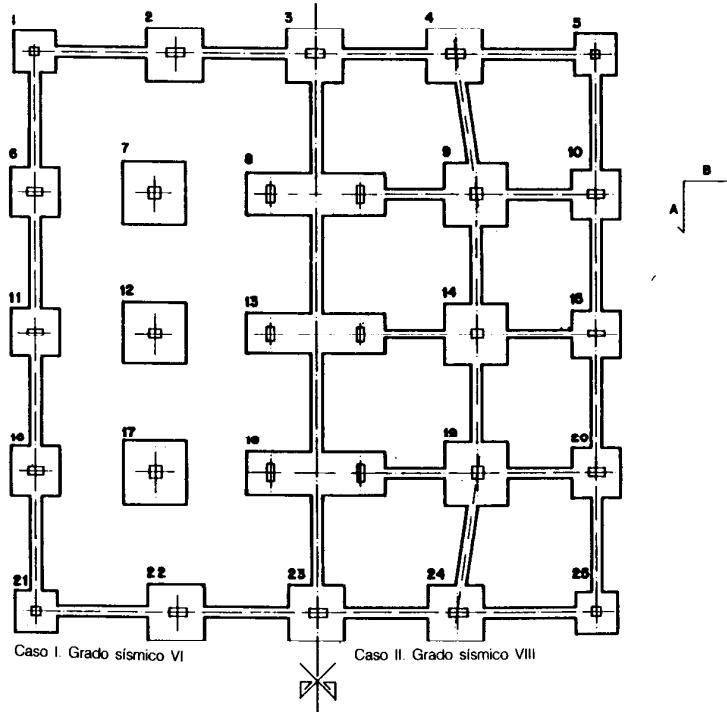
Proceso de cálculo

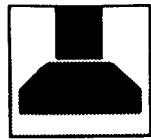
Datos	Tabla	Resultados
Terrreno: Plasticidad nula Porcentaje en peso de finos, < 12% Ensayo normal de penetración N = 30	1	$\sigma = 3,0 \text{ kp/cm}^2$ $\alpha = 45^\circ$ $H_{\max} = 38 \text{ m} > 25 \text{ m}$
Presimensionado de las zapatas: 1, 5, 21, 25	6	$A = D = 135 \text{ cm}$ $H = 35 \text{ cm}$ $n_1 = n_2 = 13 \varnothing 10 \quad a_N = 14 \text{ mm}$ $n'_1 = n'_2 = 6 \varnothing 16$
2, 3, 4, 22, 23, 24	6	$A = B = 190 \text{ cm}$ $H = 40 \text{ cm}$ $n_1 = n_2 = 12 \varnothing 16 \quad a_N = 16 \text{ mm}$
6, 10, 11, 19, 16, 20	6	$A = B = 175 \text{ cm}$ $H = 40 \text{ cm}$ $n_1 = n_2 = 16 \varnothing 12 \quad a_N = 16 \text{ mm}$ $n'_1 = n'_2 = 9 \varnothing 16$
8, 13, 18	13	$A = 450 \text{ B} = 130 \text{ cm}$ $H = 85 \text{ V} = 100 \text{ cm}$ $n_1 = 12 n_2 = 40 \varnothing 12$ $n'_1 = 7 n'_2 = 23 \varnothing 16$ $n_8 \varnothing_8 = 5 \varnothing 16 \quad a_N = 12 \text{ mm}$
7, 9, 12, 14, 17, 19	6	$A = B = 200 \text{ cm}$ $H = 40 \text{ cm}$ $n_1 = n_2 = 15 \varnothing 16 \quad a_N = 16 \text{ mm}$
Comprobaciones:		
Asientos de las zapatas	16	Asiento convencional Asiento máximo 35 mm Asiento diferencial 2 mm/m
		Todas las zapatas cumplen $a_N < 35 \text{ mm}$ $S_i - S_j < 2 \text{ mm/m}$
Profundidad del estrato por debajo de la zapata de mayor dimensión		Prof. estrato = 10 m Prof. plano de cimentación = 4 m Zapata mayor B = 2 m Canto H = 0,4 m
Vigas de atado:		
Caso I. Atado perimetral	17	$b = 30 \text{ cm} h = 35 \text{ cm}$ Armadura tipo B: Longitudinal 4Ø 16 Transversal EØ 8/24 cm
Caso II. Atado de toda la cimentación	17	$b = 30 \text{ cm} h = 35 \text{ cm}$ Armadura tipo B: Longitudinal 4Ø 16 Transversal EØ 8/24 cm.
		Se unifican todas las vigas de atado a la más desfavorable

* Armadura equivalente que se obtiene al unificar el diámetro de los redondos a Ø 16.

Planta de cimentación

Zapata	A	B	H	n ₁	n ₂	Ø	n ₈	Ø ₈	
1, 5, 21, 25	135	135	35	6	6	Ø16	—	—	
2, 3, 4, 22, 23, 24	190	190	40	12	12	Ø16	—	—	
6, 10, 11, 15, 16, 20	175	175	40	9	9	Ø16	—	—	
7, 9, 12, 14, 17, 19	200	200	40	15	15	Ø16	—	—	
8, 13, 18	450	130	85	7	23	Ø16	5	Ø16	
Vigas	B	H	L	n ₈	Ø ₈	n ₁	Ø ₁	S	
Todas	30	35	s/Plano	2	Ø16	2	Ø16	24	





CSZ

1986

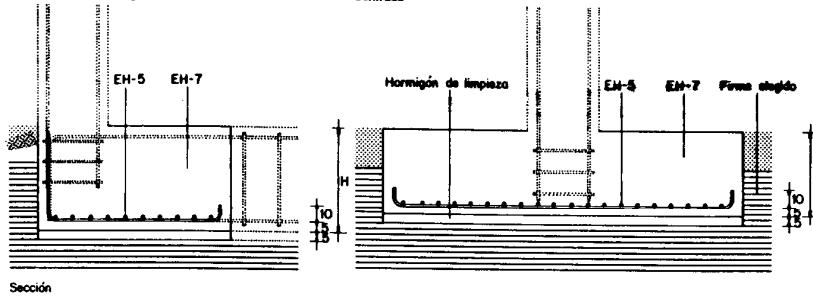
Construcción

Zapatas

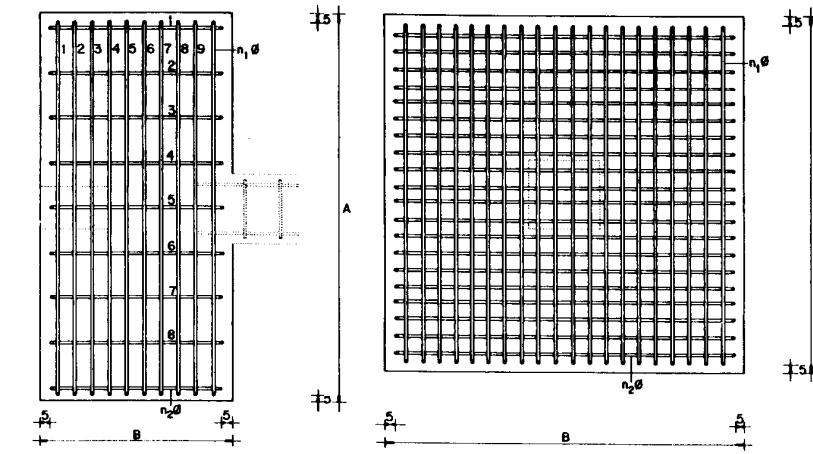
1. Especificaciones

CSZ-1 Zapata aislada-A·B·H·n₁·n₂·Ø

De medianería con viga centradora

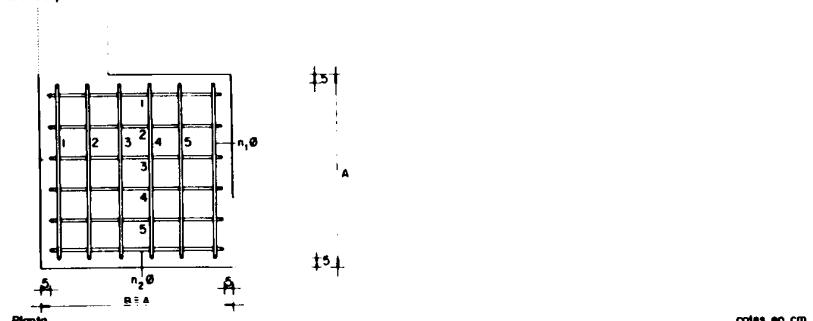


Sección



Planta

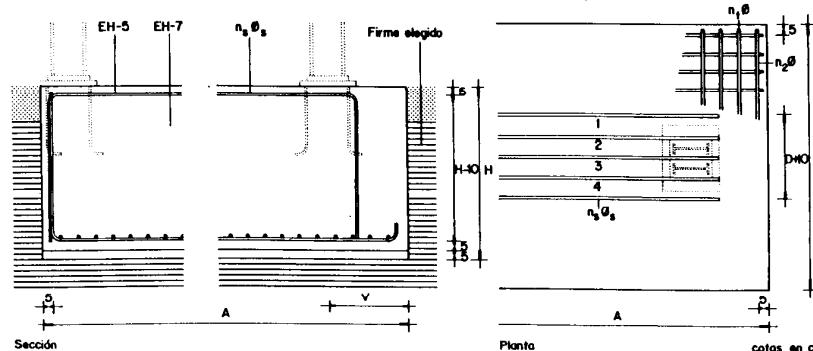
De esquina



Planta

cotas en cm

CSZ-2 Zapata combinada-A·B·H·V·n₁·n₂·Ø·n_s·Ø_s



Sección

Planta

cotas en cm

EH-7 Hormigón en masa y para armar.

Conformará un prisma regular de base A × B y canto H, en cm, según la Documentación Técnica.

La resistencia característica especificada a los 28 días será de 125 kp/cm² para las zapatas en masa y 175 para las armadas.

La cantidad de cemento estará comprendida entre 150 y 400 kg/m³ para las zapatas en masa y entre 250 y 400 kg/m³ para las armadas recomendándose utilizar la mínima cantidad de cemento y de categoría menor o igual a 350. La consistencia será plástica de 3 a 5 cm de asiento compactando por vibración, admitiéndose la blanda sólo en armadas de 6 a 9 cm de asiento compactando con barra.

El tamaño máximo del árido será de 40 mm en todos los casos.

Se extenderá en el fondo una capa de hormigón de limpieza de la calidad especificada para masa de 5 cm de espesor, antes de la colocación de las armaduras.

Una vez presentadas, en su caso, las esperas o placa de anclaje del soporte, se procederá al hormigonado que será continuo.

EH-5 Armaduras.

Barras corrugadas de acero AEH-400 N o F con sello CIET-SID.

La armadura paralela al lado mayor n₁ y al lado menor n₂, ambas de diámetro Ø.

Las barras se llevarán hasta 5 cm de la cara lateral de la zapata donde se doblarán con diámetro 3,5 Ø levantándolas 10 cm en zapatas centradas y el canto menor los recubrimientos en linderos en las de medianería y de esquina.

No se pondrán empalmes.

EH-7 Hormigón para armar.

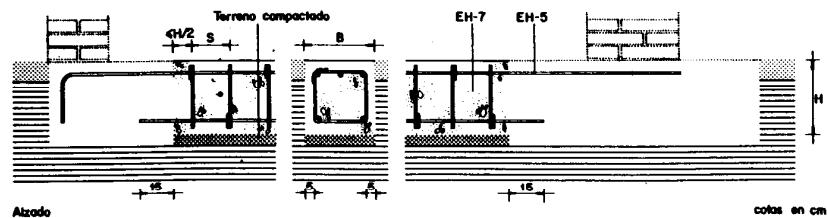
De iguales características que el especificado en CSZ-1.

EH-5 Armaduras.

De iguales características que para las aisladas, comprendiendo además n_s barras de diámetro Ø_s a disponer en la cara superior de la zapata, unidas a las placas de anclaje o esperas del soporte y dispuestas en una banda no superior al ancho del soporte mas 10 cm y ancladas en vertical hasta la armadura de la base de la zapata.

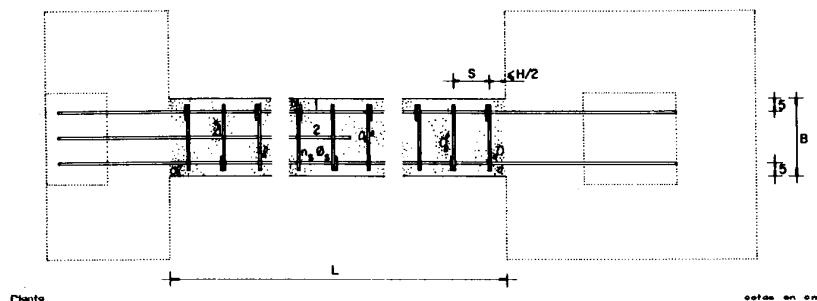
CSZ-3 Viga-B-H-L-n_s·Ø_s·n_i·Ø_i·S

Viga centradora



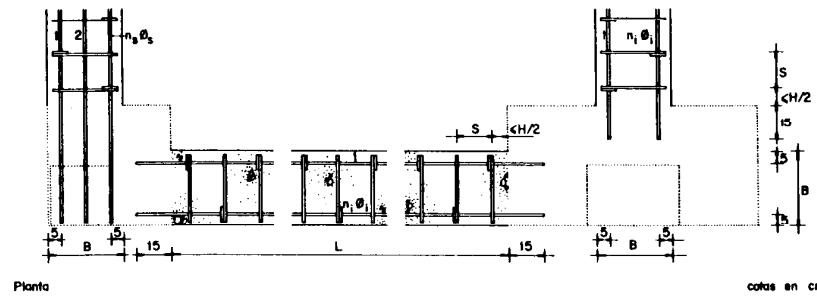
Alzado

cotas en cm



Planta

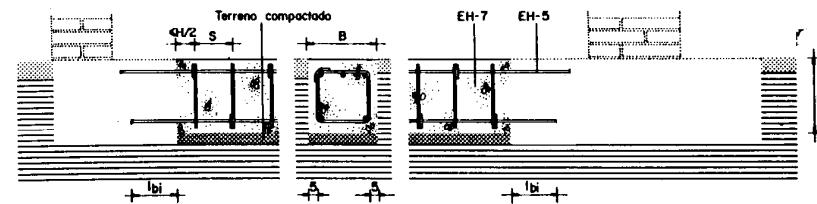
cotas en cm



Planta

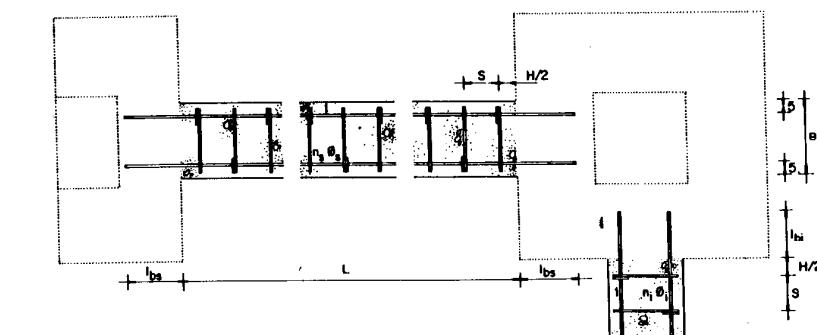
cotas en cm

Viga de atado



Alzado

cotas en cm



Planta

cotas en cm

EH-7 Hormigón.

De iguales características que el de las zapatas armadas. Tamaño máximo del árido 20 mm.

Los elementos de encofrado si se disponen, se retirarán sin producir daños.

EH-5 De iguales características que las de las zapatas.

Armadura longitudinal superior formada por n_s barras de diámetro \varnothing_s , de la que se dará despiece, e inferior n_i de diámetro \varnothing_i según Documentación Técnica.

Cuando la armadura longitudinal n_s sea en dos capas, se colocará entre ambas un separador, de diámetro \varnothing_s y se sujetará a los estribos.

En el caso de vigas de atado, la armadura es simétrica, $n_s \varnothing_s = n_i \varnothing_i$.

Se dispondrán calzos o apoyos distanciados entre sí 1 m, y de los extremos de las barras, 50 cm.

Armadura transversal formada por cercos $\varnothing 8$, a separaciones S, según la Documentación Técnica, dispuestos a partir de las caras de las zapatas a una distancia menor de la mitad del canto H de la viga.

Su cierre será por solape de 8 cm y se irán alternando.

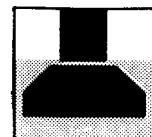
Si el canto de la viga es superior a 60 cm se dispondrán armaduras longitudinales en las caras laterales formando malla con los cercos distanciadas entre sí un máximo de 30 cm, de diámetro $\varnothing 10$.

Anclajes:

— En el caso de vigas centradoras la armadura inferior se prolongará 15 cm en sus extremos, dentro de las zapatas.

— En el caso de vigas de atado, la armadura superior se prolongará en sus extremos una longitud l_{bs} y la inferior una l_{bi} de valores, según el cuadro adjunto, función del diámetro de la barra.

\varnothing	en mm	12	16
l_{bs}	en cm	36	58
l_{bi}	en cm	29	41



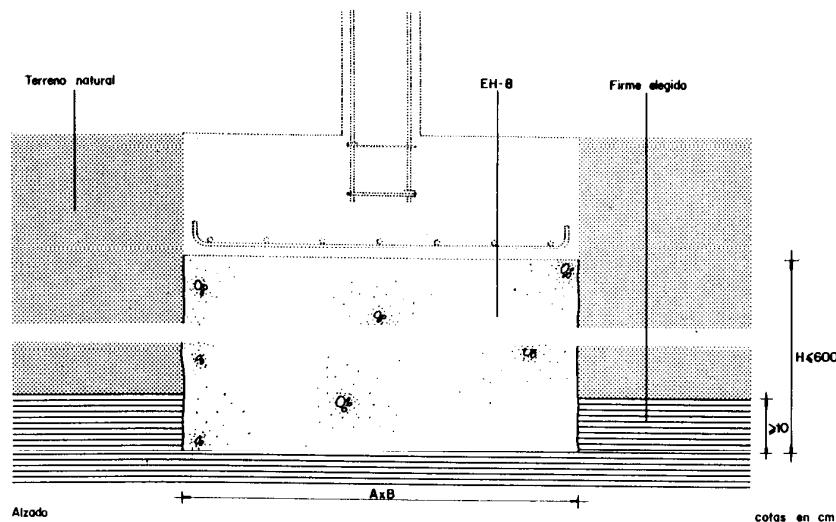
CSZ

1986

Construcción

Zapatas

CSZ-4 Relleno de hormigón-A·B·H



EH-8. Hormigón de relleno.
Conformará un prisma regular de dimensiones $A \times B \times H$, en cm, según la Documentación Técnica.

Cantidad mínima de cemento, 150 kg/m³, árido de 80 mm, de consistencia blanda y picado con barra.

Vertido directamente mediante conducciones apropiadas, desde la profundidad del firme hasta la cota de la zapata, desde una altura no superior a 1,50 m sobre el nivel del hormigón fresco para evitar la disgregación de la mezcla.

El hormigonado se realizará por tongadas, cuyo espesor permita una compactación completa de la masa, debiendo refluir la pasta a la superficie.

2. Condiciones generales de la ejecución

Excavación

La excavación se realizará de forma que no altere las características mecánicas del suelo. Una vez alcanzado el firme elegido y antes de hormigonar, se nivelará y limpiará el fondo.

La terminación de la excavación en el fondo y paredes del pozo y/o la zanja se realizará inmediatamente antes de hormigonar. En caso contrario se dejará la cota provisional del fondo 15 cm por encima de la definitiva para la cimentación, hasta el momento en que se vaya a hormigonar.

En el caso de excavaciones para zapatas a diferente nivel, ésta se realizará de forma que no se produzca deslizamiento de las tierras entre los dos niveles. Cuando existan edificaciones próximas, se podrá excavar sin necesidad de precauciones especiales por encima de las líneas que figuran en los esquemas según el tipo de terreno Tipo I o Tipo II.

Para excavar en presencia de agua en suelos permeables, se precisa el agotamiento de ésta durante la realización de los trabajos, realizándose de forma que no comprometa la estabilidad de taludes o de las obras vecinas.

En excavaciones ejecutadas sin agotamiento en suelos sensibles y con un contenido de humedad próximo al límite líquido, se procederá a un saneamiento temporal del fondo de la zanja por absorción capilar del agua del suelo con materiales secos permeables que permita la ejecución en seco, procediéndose seguidamente al hormigonado.

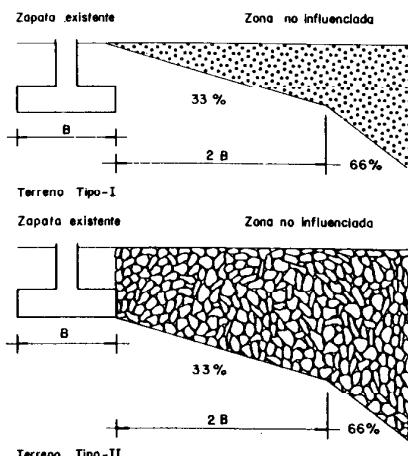
Cuando el saneamiento del terreno se realice mediante drenaje, éste se realizará según lo indicado en la NTE-ASD: «Acondicionamiento del terreno. Saneamientos. Drenajes».

Defectos del terreno

Si el suelo contiene bolsadas blandas no detectadas en los ensayos de reconocimiento, o si se altera la estructura del suelo durante la excavación, el asiento será mayor al previsto y más irregular, debiéndose realizar en tal caso un ensayo simple de penetración en cada zapata, clavando una barra de hierro en el terreno a golpes de martillo; si se detectaran puntos blandos, se proyectarán nuevamente las zapatas.

Todos los elementos extraños que pudieran aparecer en el fondo de la excavación como rocas, restos de cimentaciones antiguas, lentejones de terreno más resistentes, etc., se retirarán y se rebajará lo suficiente el nivel del fondo de la excavación para que las zapatas apoyen en condiciones homogéneas.

Cuando los elementos extraños sean más compresibles que el terreno en su conjunto, serán excavados y sustituidos por un suelo de relleno compactado para tener una compresibilidad equivalente a la del conjunto.



Hormigonado y colocación de las armaduras

La puesta en obra, vertido, compactación y curado del hormigón, así como la colocación de las armaduras se realizará según las indicaciones de la Instrucción EH-82.

La puesta a tierra de las armaduras se realizarán según la NTE-IEP: «Instalaciones de Electricidad. Puesta a Tierra».

3. Condiciones de seguridad en el trabajo

Se evitará la permanencia o paso de personas bajo cargas suspendidas, acotando las áreas de trabajo.

Se suspenderán los trabajos cuando llueva, nieve o exista viento con una velocidad superior a 50 km/h, en este último caso se retiraran los materiales y herramientas que puedan desprendérse. Diariamente se revisará el estado de los aparatos de elevación y cada 3 meses se realizará una revisión total de los mismos.

Los operarios encargados del montaje o manejo de armaduras irán provistos de guantes y calzado de seguridad, mandiles, cinturón y portaherramientas.

Las armaduras se colgarán para su transporte por medio de eslingas bien enlazadas y provistas en sus ganchos de pestillos de seguridad.

Los operarios que manejen el hormigón llevarán guantes y botas que protejan su piel del contacto con el mismo.

En las instalaciones de energía eléctrica para elementos auxiliares de accionamiento eléctrico, como hormigoneras y vibradores, se dispondrá a la llegada de los conductores de acometida un interruptor diferencial, según el Reglamento Electrotécnico para Baja Tensión, y para su puesta a tierra se consultara la NTE-IEP: «Instalaciones de Electricidad. Puesta a tierra».

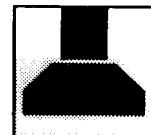
Cuando el vertido del hormigón se realice por el sistema de bombeo neumático o hidráulico, los tubos de conducción estarán convenientemente anclados y se pondrá especial cuidado en limpiar la tubería después del hormigonado, pues la presión de salida de los áridos pueden ser causa de accidente.

Cuando se utilicen vibradores eléctricos, éstos serán de Clase III.

Se cumplirán además, todas las disposiciones generales que sean de aplicación de la Ordenanza General de Seguridad e Higiene en el Trabajo.

Control

Zapatas



CSZ

1986

1. Materiales y equipos

Hormigón hecho en obra

Cuando el material llegue a la obra con Certificado de Origen Industrial que acredite el cumplimiento de las normas y disposiciones vigentes, su recepción se realizará comprobando únicamente sus características aparentes.

Cemento

Cuando el cemento esté en posesión de Sello o Marca de Calidad se solicitará una copia de los resultados del análisis y ensayos de producción que correspondan a la partida enviada, comprobando ésta en el envase del mismo. Cuando el cemento no tenga Sello de Calidad o se adquiera a granel, una vez cada tres meses y al menos una vez cada 10.000 m² de obra se comprobará, según prescribe la instrucción EH-82: pérdida al fuego, residuo insoluble, finura de molido, principio y fin de fraguado, resistencia a flexotracción y compresión y expansión en autoclave.

Condiciones de rechazo: No corresponder a alguno de los tipos indicados en la EH-82 o el incumplimiento de las exigencias definidas en el RC-75, según los ensayos que en éste se describen.

Agua de amasado

Antes de comenzar la obra cuando no se tengan antecedentes del agua que vaya a utilizarse, o si varían las condiciones de suministro se realizarán los ensayos que prescribe la instrucción EH-82.

Condiciones de rechazo: El incumplimiento de alguna de las exigencias indicadas.

Áridos

Antes de comenzar la obra, cuando no se tengan antecedentes de los áridos que vayan a utilizarse, o si varían las condiciones de suministro se realizarán los ensayos que prescribe la instrucción EH-82.

Condiciones de rechazo: El incumplimiento de alguna de las exigencias indicadas.

Hormigón preparado

A la llegada a obra del hormigón se comprobará sobre el albarán que:

La hora de salida no es una hora y media anterior a la de recepción.

La consistencia es plástica o blanda.

El tamaño máximo del árido es el especificado.

La resistencia es la especificada.

El contenido en cemento está comprendido entre los márgenes especificados.

No contiene aditivos no solicitados.

Condiciones de rechazo: El incumplimiento de alguna de las exigencias indicadas.

Acero

Se comprobará que lleva marca de identificación, de conformidad con la UNE 36-088-81, parte 1, según dibujos adjuntos.



Acero AEH-400 F Estirado en frío.



Acero AEH-400 N Dureza natural.

Se comprobará que el código de identificación del fabricante, corresponde a la del sello CIETSID.

Se exigirá al suministrador o constructor el certificado de garantía del fabricante.

Sobre dos probetas de cada diámetro utilizado por cada 20 t de acero se comprobará que:

La sección equivalente no sea inferior al 95 por 100 de la sección nominal. Las características geométricas de los resaltos están comprendidas entre los límites admisibles establecidos en el certificado de homologación.

Que el acero no presenta grietas después de los ensayos de doblado simple a 180° y de doblado-desdoblado a 90° sobre los mandriles que corresponda.

Sobre una probeta de cada diámetro empleado, y al menos en dos ocasiones durante la realización de la obra, se comprobará:

Que el límite elástico es, al menos, 4.100 kp/cm².

Que la carga de rotura es, al menos, 5.300 kp/cm², para AEH 400N o 4.500 kp/cm² para AEH-400F.

El alargamiento de rotura en porcentaje sobre base de 5 diámetros es al menos de 16 para AEH-400N o 12 para AEH-400F.

Condiciones de rechazo: El incumplimiento de alguna de las exigencias indicadas.

2. Control de ejecución

Terreno

Se reconocerá el terreno visualmente, comprobándose que:

Los estratos atravesados han sido los previstos.

Coincide el nivel freático con el previsto.

No existen corrientes subterráneas que puedan producir socavación o arrastres, no detectadas en el informe geotécnico.

Armaduras

Se realizará una inspección visual de las armaduras antes del hormigonado, para detectar errores de armado que sean apreciables a simple vista.

Hormigón

Se realizará un control estadístico de la calidad del hormigón vertido en cimentación definiéndose como lote una zona de 500 m² o fracción de superficie.

Para que la Dirección de Obra disponga de criterios para aceptar o rechazar un lote, se propone:

Comprobación en todas las amasadas o bombonas que la consistencia en cono de Abrams, según UNE 7103-56, está comprendida entre 2 y 6 cm, si es plástica, y entre 5 y 10 cm, si es blanda, márgenes que incluyen ya las tolerancias.

Obtención del valor de la resistencia característica estimada del lote, según el siguiente Plan de Control:

Plan de control:

Superficie de cimentación.

Número de amasadas o bombonas de las que se extraen probetas.

Número de probetas por amasada.

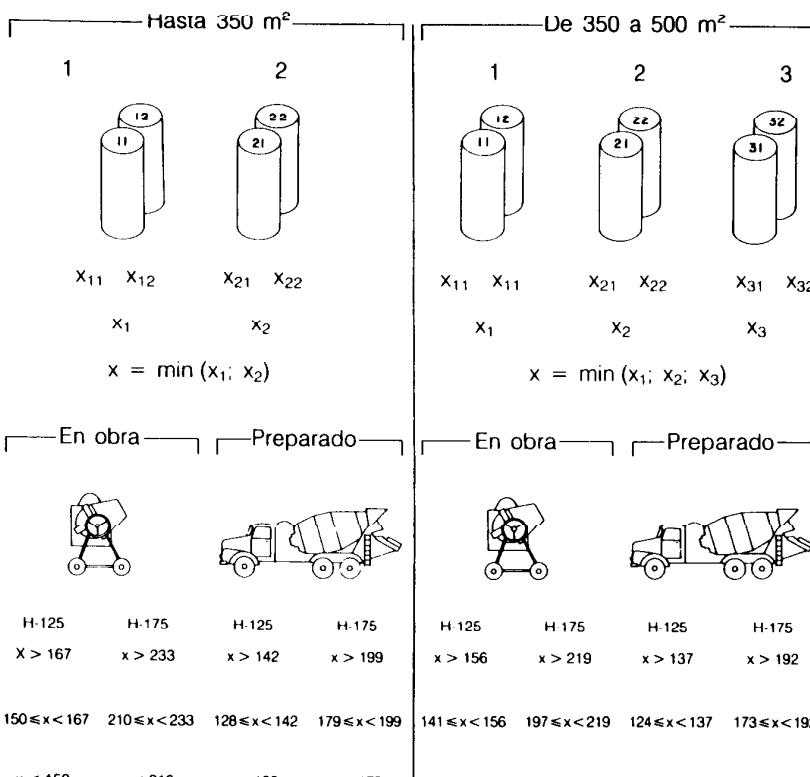
Valor de rotura a los 28 días.

Resistencia de las amasadas media de la de las probetas.

Valor de resistencia para el control.

Decisiones derivadas del control:

Ejecución del hormigón.



Resistencia característica tipificada.

El lote se aceptará automáticamente si

El lote se aceptará, pero con las penalizaciones previstas en contrato, si

El lote es rechazable si

y el Director de Obra realizará a costa del constructor cuantos estudios, pruebas y/o ensayos que sean necesarios para decidir si se acepta, reforza o rechaza el lote.

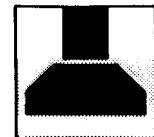
Especificación

**CSZ-1 Zapata aislada-A·B·H·
n₁·n₂·Ø**

Especificación	Controles a realizar	Número de controles	Condición de no aceptación
CSZ-1 Zapata aislada-A·B·H· n ₁ ·n ₂ ·Ø	Distancia entre ejes en el replanteo.	Uno cada 10 zonas y no menos de uno.	Variaciones respecto a las especificadas de ± 1/30 de la dimensión de la zapata en la dirección que se controla.
	Dimensiones del pozo.	Uno cada 10 pozos y no menos de uno.	Inferiores en 5 cm de lo especificado.
	Hormigón de limpieza.	Uno cada 10 pozos y no menos de uno.	No existe o es de espesor inferior al especificado.

Control

Zapatas

**CSZ**

1986

Especificación	Controles a realizar	Número de controles	Condición de no aceptación
	Tipo, disposición, número, diámetro, longitud, doblado, separación y recubrimientos de las armaduras.	Uno cada 10 pozos e inspección visual.	Distinto de lo especificado. Separaciones y recubrimientos distintos en un 10 por 100 a los especificados.
	Vertido del hormigón.	Uno cada 10 zapatas y no menos de uno.	Altura del vertido mayor que 150 cm, tongadas mayores de lo especificado.
	Compactación del hormigón.	Uno cada 10 zapatas y no menos de uno.	Compactación distinta de la especificada.
	Curado del hormigón.	Uno cada 10 zapatas, no menos de uno.	Curado distinto de lo especificado.
CSZ-3 Viga-B·H·L·n_s·Ø_s·n_f·Ø_f·S	Tipo de acero, diámetro, colocación y número de armaduras.	Uno cada 10 vigas e inspección visual.	Distinto a lo especificado.
	Separación entre armaduras y recubrimientos.	Uno cada 10 vigas e inspección visual.	Separaciones y recubrimientos distintos en un 10 por 100 a los especificados.
	Separación entre cercos.	Uno cada 10 vigas e inspección visual.	Separaciones distintas en un 10 por 100 a las especificadas y variaciones mayores de 2 cm.
	Radio de doblado, disposición y longitud de empalmes, solapas y anclajes.	Inspección visual.	Distinto a lo especificado.
	Vertido del hormigón.	Inspección visual	Altura de vertido superior a 150 cm. y tongadas mayores de lo especificado.
	Curado del hormigón y disposición de juntas de hormigonado.	Inspección visual	Distinto a lo especificado.
CSZ-4 Relleno de hormigón-A·B·H	Dimensiones del pozo.	Uno cada 10 pozos y no menos de uno.	Inferiores en 5 cm de lo especificado.
	Planeidad de la superficie.	Uno cada 10 pozos y no menos de uno.	Se aprecia una cierta inclinación y/o irregularidades a simple vista.

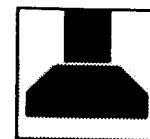
La especificación CSZ-2 tiene el mismo control de la ejecución que la CSZ-1.

3. Criterios de medición

Especificación	Unidad de medición	Forma de medición
CSZ-1 Zapata aislada-A·B·H·n₁·n₂·Ø	ud	Unidad completamente terminada de iguales características.
CSZ-2 Zapata combinada-A·B·H·V·n₁·n₂·Ø·n_s·Ø_s	ud	Unidad completamente terminada de iguales características.
CSZ-3 Viga-B·H·L·n_sØ_s·n_iØ_iS	ud	Unidad completamente terminada de iguales características.
CSZ-4 Relleno de hormigón-A·B·H	ud	Unidad completamente terminada de iguales características.

Valoración**1. Criterio de valoración**

Zapatas



1986

La valoración de cada especificación se obtiene sumando los productos de los precios unitarios, correspondientes a las especificaciones recuadradas que la componen, por sus coeficientes de medición: A, B, H I_1 , I_2 , I_s , I_i , I_e , CZ, CS y S. en cm; n_1 , n_2 , n_s , n_i y n_p , en unidades, Q en kg/m, siendo:

I_1 : longitud de la armadura n_1 de las zapatas.

I_2 : longitud de la armadura n_2 de las zapatas.

I_s : longitud de la armadura superior n_s de zapatas combinadas y de las vigas centradoras para las barras tipos \textcircled{A} , \textcircled{B} y \textcircled{C} .

I_i : longitud de la armadura inferior n_i de las vigas.

I_e : longitud de estribo en vigas.

CZ: lado de la zapata en la dirección considerada.

CS: lado del soporte en la dirección considerada.

n_p : número de redondos de la armadura de piel en vigas de canto H > 60 cm.

En los precios unitarios irán incluidos además de los conceptos que se expresan en cada caso, la mano de obra directa o indirecta, incluso obligaciones sociales y parte proporcional de medios auxiliares.

La valoración dada se refiere a la ejecución material de la unidad completa terminada.

Determinaciones de I_1 , I_2 , I_s , I_i , I_e

Especificación	Zapata	I_1	I_2	I_s
CSZ-1	Centrada	A + 20	B + 20	
	De medianería	A + 20	B + H	
CSZ-2	De esquina	A + H	B + H	
	De interior	A + 20	B + 20	L + (CS. + CS ₂)/2 + 2H - 20
	De medianería	A + 11	B + 20	L + (CS. + CS ₂)/2 + 2H - 20

Especificación	Viga	Barras	I_s	I_i	I_e
CSZ-3	Centradora	Tipo \textcircled{A}	L + (CS/2) + (CZ/2) + H - 10	L + 30	2(B + H - 10)
		Tipo \textcircled{B}	$\beta L + I_b + (CZ/2) + H - 10$		
		Tipo \textcircled{C}	$\beta L + 1.5 I_b + (CZ/2) + H - 10$		
	Atado		$L + 2I_{bs}$	$L + 2I_b$	2(B + H - 10)

Determinación de n_p

H en cm	<60	61 a 70	71 a 100	101 a 130	>130
n_p	0	2	4	6	8

Determinación de Q

\emptyset en mm	$\emptyset 8$	$\emptyset 10$	$\emptyset 12$	$\emptyset 16$	$\emptyset 20$
Q en kg/m	0.39	0.62	0.89	1.58	2.47

Especificación	Unidad	Precio unitario	Coeficiente de medición
----------------	--------	-----------------	-------------------------

CSZ-1 Zapata aislada - A·B·H·n₁·n₂·∅

ud

kg	EH - 5	$(n_1 I_1 + n_2 I_2) Q/100$
----	--------	-----------------------------

m ³	EH - 7	$A \cdot B \cdot (H + 5)/10^6$
----------------	--------	--------------------------------

CSZ-2 Zapata combinada - A·B·H·V·n₁·n₂·∅·n_s·∅_s

ud

kg	EH - 5	$(n_1 I_1 + n_2 I_2 + n_s I_s) Q/100$
----	--------	---------------------------------------

m ³	EH - 7	$A \cdot B \cdot (H - 5)/10^6$
----------------	--------	--------------------------------

Incluso limpieza de las armaduras, cortes, elaboración, calzos, separadores, vertido, vibrado y curado del hormigón.

Incluso limpieza de las armaduras, cortes, elaboración, calzos, separadores, vertido, vibrado y curado del hormigón.

Especificación	Unidad	Precio unitario	Coefficiente de medición
CSZ-3 Viga-B·H·L·n_s · Ø_s·n_i·Ø_i·S Incluso limpieza de las armaduras, cortes, elaboración, calzos, separadores, humedecido del encofrado, vertido, vibrado y curado del hormigón.	ud	EH - 5	$(n_s l_s + n_i l_i + n_p \cdot L + (l/S) l_e) Q / 100$
	kg	EH - 7	$B \cdot (H + 5) L / 10^6$
	m³		
CSZ-4 Relleno de hormigón-A·B·H Incluso vertido, vibrado y curado del hormigón	ud		$A \cdot B \cdot H / 10^6$
	m³	EH - 8	

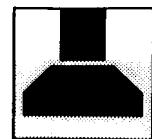
2. Ejemplo

**CSZ-1 Zapata aislada
250-125-55-11-11-16**

Datos
 A = 250 cm
 B = 125 cm
 H = 55 cm
 n₁ = 11
 n₂ = 11
 Ø = 16 mm

Unidad	Precio unitario	Coefficiente de medición	Precio unitario	Coefficiente de medición
kg	EH - 5	$\times (n_1 l_1 + n_2 l_2) Q / 100$	59	$\times (11 \times 270 + 11 \times 145) 158100 = 425549$
m³	EH - 7	$\times A B (H - 5) 10^6$	6500	$\times (250 \times 125 \times 60) 16^6 = 1218750$

Total ptas./ud 16 442,99

Mantenimiento**Zapas**

CSZ

1986

1. Criterio de mantenimiento

La propiedad conservará en su poder la Documentación Técnica en la que figurarán las solicitudes para las que han sido previstas las zapatas. Cuando fuera apreciada alguna anomalía, fisuras o cualquier otro tipo de lesiones en el edificio, será estudiado por Técnico competente, que dictaminará su importancia y peligrosidad, en el caso de ser imputable a la cimentación, los refuerzos o recalces que deban realizarse. Cuando se prevea alguna modificación que pueda alterar las propiedades del terreno, debida a construcciones próximas, excavaciones, servicios o instalaciones, será necesario el dictamen de un Técnico competente.