

Una sección de hormigón armado de dimensiones $b \times h$ está sometida a un momento flector de M m·kN. Conociendo el valor de d' calcula las **armaduras**, sabiendo que el límite elástico del acero es f_{yk} N/mm² y la resistencia característica del hormigón f_{ck} MPa.

	b (mm)	h (mm)	d' (mm)	M (m·kN)	f_{yk} (N/mm ²)	f_{ck} (MPa)
1	300	300	40	75	400	25
2	300	300	40	75	400	30
3	300	300	40	75	500	25
4	300	300	40	75	500	30
5	300	300	50	75	400	25
6	300	300	50	75	400	30
7	300	300	50	75	500	25
8	300	300	50	75	500	30
9	300	350	40	90	400	25
10	300	350	40	90	400	30
11	300	350	40	90	500	25
12	300	350	40	90	500	30
13	300	350	50	90	400	25
14	300	350	50	90	400	30
15	300	350	50	90	500	25
16	300	350	50	90	500	30
17	300	400	40	100	400	25
18	300	400	40	100	400	30
19	300	400	40	100	500	25
20	300	400	40	100	500	30
21	300	400	50	100	400	25
22	300	400	50	100	400	30
23	300	400	50	100	500	25
24	300	400	50	100	500	30
25	400	260	40	80	400	25
26	400	260	40	80	400	30
27	400	260	40	80	500	25
28	400	260	40	80	500	30
29	400	260	50	80	400	25

30	400	260	50	80	400	30
31	400	260	50	80	500	25
32	400	260	50	80	500	30
33	400	300	40	100	400	25
34	400	300	40	100	400	30
35	400	300	40	100	500	25
36	400	300	40	100	500	30
37	400	300	50	100	400	25
38	400	300	50	100	400	30
39	400	300	50	100	500	25
40	400	300	50	100	500	30