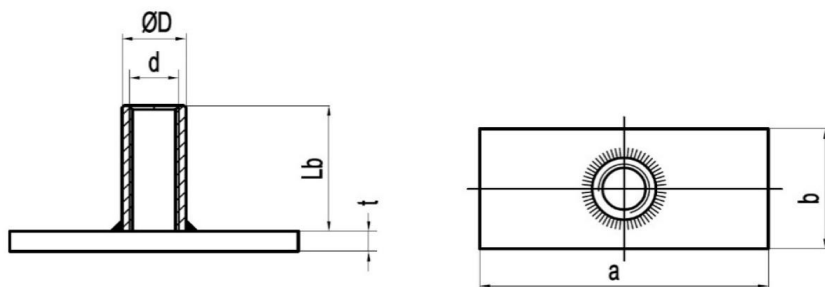


Hylsa 1965CR A4



Hylsa 1965CR A4

d x L_b T.ex. M20x80

A4 i hylsa och S235J2 bricka

						Dimensionerande dragkraftskapacitet							Dimensionerande tvärkraftskapacitet	
						Stål	Betong						Stål	Betong
d	L _b	D	t	a	b	N _{Rd,s}	N _{Rd,c} [kN]						V _{Rd,s}	
[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[kN]	C16/20	C20/25	C25/30	C30/37	C35/45	C40/50	[kN]	
M12	50	16	5	80	40	21.0	8.4	9.4	10.5	11.5	12.4	13.3	9.0	Tvärkraftskapacitet för betong verifieras separat av ansvarig konstruktör.
M16	50	22	5	80	40	42.0	8.4	9.4	10.5	11.5	12.4	13.3	18.0	
M16	70	22	5	80	40	42.0	13.9	15.5	17.4	19.0	20.6	22.0	18.0	
M20	70	26	6	100	40	51.0	13.9	15.5	17.4	19.0	20.6	22.0	22.0	
M20	80	26	6	100	40	51.0	17.0	19.0	21.2	23.3	25.1	26.9	22.0	
M24	80	32	6	120	50	82.0	17.0	19.0	21.2	23.3	25.1	26.9	36.0	
M30	90	40	8	140	60	113.0	20.3	22.7	25.3	27.7	30.0	32.0	56.0	

Antaganden

- Stora kantavstånd och centrumavstånd
 - Kantavstånd min 2xTotal längd
 - Centrumavstånd min 4xTotal längd
- Ingen reduktion av konbrottskapacitet på grund av tät armering och korta ingjutningsdjup (<100 mm) är gjord. Förutsätter armering cc ≥ 150 mm oavsett stångiameter, eller cc ≥ 100 mm med stångiameter ≤10 mm
- 25 mm täcksikt under bricka antaget
- Ingen excentricitet av lasten
- Sprickor förekommer i betongen
- Dimensionerande kapaciteter är för statisk belastning och **ska inte användas för lyft**.
- Kapaciteter beräknade enligt SS-EN 1992-4:2018 (ingen ETA) och SS-EN 1993-1-8:2005, BFS2024:6, och Betongelementboken Bind B (endast böjning hylsa, Norsk handbok γM=1.05)

Samtidig drag- och tvärkraft kombineras enligt 1992-4:

$$\left(\frac{N_{Ed}}{N_{Rd}}\right)^{1,5} + \left(\frac{V_{Ed}}{V_{Rd}}\right)^{1,5} \leq 1 \quad \text{och} \quad \left(\frac{N_{Ed}}{N_{Rd}}\right) + \left(\frac{V_{Ed}}{V_{Rd}}\right) \leq 1,2$$