

**Funderingsbalken.**

Afmeting 300 \* 400 mm<sup>2</sup>.

Achtergevel.

Ligger over 3 st.ptn. L1 = 2.50 m, L2 = 3.80 m

Belastingen

Dak nvt

beg.gr E.g. 2.80 \* 1.50 = 4.20 (\* 1.2 = 5.05 ,,

V.b. 1.75 \* 1.50 = 2.65 (\* 1.3 = 3.40 ,,

pui E.g. 0.50 \* 2.50 = 1.35 (\* 1.2 = 1.50 ,,

m.w.fund E.g. 4.00 \* 0.40 = 1.60 (\* 1.2 = 1.95 ,,

Balk E.g. 0.12 \* 25.0 = 3.00 (\* 1.2 = 3.60 ,, +

qd,1 t.p.v. pui 15.50 kN/m'

qd,2 t.p.v. m.w. extra, verwaarloosbaar, lengte 400 mm.

M.w. E.g. 3.10 \* 2.50 = 7.75 (\* 1.2 = 9.30 kN/m'

RB,d << 1.25\*15.50\*3.80= 73.6 kN

MB,d < 0.125\*15.50\*3.80<sup>2</sup> = 28.0 kNm

RA,d = ca 0.40\*2.50\*15.50 = 15.50 kN

RC,d = ca 0.35\*3.80\*15.50 = 20.60 kN

Pas toe wapening 3 0 12 ( Ast = 339 mm<sup>2</sup>)

Mu = 0.90 \* 350 \* 0.339 \* 0.435 = 46.5 kNm, akkoord

Beugels 0 8 - 250 mm. Vu > 0.46\*35\*30=48.3 kN

Zijgevel oost.

Uit dak puntlast minus variabele belasting, gespreid over lengte metselwerk. Vooralsnog verwaarloosd.

Belastingen

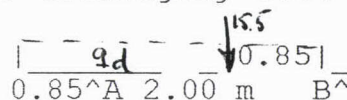
M.w. E.g. 3.60 \* 2.80 = 10.10

Balk E.g. 0.12 \* 25.0 = 3.60

qd = 1.35 \* 13.70 = 18.50 kN/m' Qd = 2.85\*18.50= 52.7 kN

Fd uit achtergevel 15.50 kN op 2.00 m.

Ligger over 2 st.pnt. met uitkraging 0.85 m naar bestaande achtergevel.



MA,d = 0.5\*18.50\*0.85<sup>2</sup> = 6.70 kNm

Md,AB = -3.35 + ca 0.125\*18.50\*2.00<sup>2</sup> + 0.25\*185.50\*2.00= 15.1 kNm

RA,d = ca 7.75 + 1.50\*18.50 = 35.5 kN

RB,d = ca 7.75 + 1.35\*18.50 = 32.7 kN

T.p.v. bestaande funderingsbalk ruw ophakken

Wapening : als boven, en 3 0 12 boven/onder inlijmen volgens voorschrift fabrikant.

Zijgevel west

Puntlast vrijwel direkt boven paal. Niet maatgevend.

S. Volp, Waterscheerling 34, 1991 JT Velsbroek  
tel. ktr. 0265 - 567425