

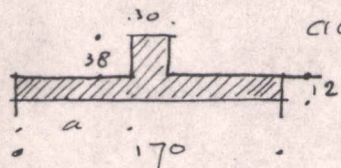
Berekening fundam. t.b.v. die werkplaats  
voor de Hr. de Groot te Heemskerk.

Linker gevel.

Belasting	kolom.	clak $6 \times 583 =$	3498 kg.
		console	2360 "
		bondles	715 "
		e.g. kolom.	247 "
			<u>6820</u> kg.
		metselwerk $3,6 \times 6 \times 0,105 \times 1800 =$	4060 "
		gew. beton plaat $0,12 \times 1,7 \times 1,8 \times 2400 =$	875 "
		" balk $0,3 \times 0,38 \times 3,6 \times 2400 =$	985 "
		" grond $0,68 \times 1,4 \times 1,8 \times 1400 =$	2400 "
		<i>Zonder grond.</i>	<u>15140</u> kg. $\rightarrow$ 12740 kg.

per m'  $\frac{15140}{1,8} = 8400$  kg. per m'  $\frac{12740}{1,8} = 7100$  kg.

aanlegbr.  $8400 : (0,5 \times 100) = 170$  cm.  $\sigma_{gr.} = \frac{7100}{170} = 0,42$  kg/cm<sup>2</sup>



bal. strook a. 3500 kg  $\rightarrow 0,42 \times 0,7 \times 10000 = 2950$

voor opname moment af  
beton  $0,12 \times 0,7 \times 2400 = 200$   
grond  $0,68 \times 0,7 \times 1400 = 670$   
2630 kg. *Zonder grond.*  $\frac{200}{2750}$

$L = a + \frac{z}{2} = 37,5$  cm

$M = 0,375^2 \times 2750 = 1030$  kgm.

$M = 0,35 \times 2630 = 920$  kgm.

$\sqrt{b} / \tau_v = 60 / 1400$

$h' = 9,4$  cm.

$f_y = 0,262 \times 30,3 = 7,94$  cm<sup>2</sup>

$k = \frac{9,4}{1030} = 0,293$   $A = 0,97 \cdot 9,4 = 9,1$  cm<sup>2</sup>

gekomen  $\phi 12-12$

$7 \phi 12$  m'  
 $\phi 12-14$

Rachter gevel

kolom	6820 - bondles $\gamma 15 =$	6105 kg.
muur		4060 "
balk		985 "
		<u>11150</u> kg.

per m'	$\frac{11150}{3,6} =$	3097 kg
plaat	$0,12 \times 0,8 \times 2400 =$	230 "
grond	$0,68 \times 0,5 \times 1400 =$	470 "
		<u>3797</u> kg.

aanlegbr. 80 cm. wap.  $\phi 8-20$ . *minimum wapening toepassen  $\phi 8-16$  cm.*

flock penant.

kolom.		
clak	$2,25 \times 1,8 \times 150 =$	610 kg.
console		2360 "
bondles		360 "
muur werk	$1,8 \times 0,55 \times 6 \times 0,105 \times 1800 =$	2660 "
		<u>6000</u> kg.

opp.  $12000$  cm<sup>2</sup> =  $110 \times 110$

wap als linker gevel  $\phi 12-14$  ✓

