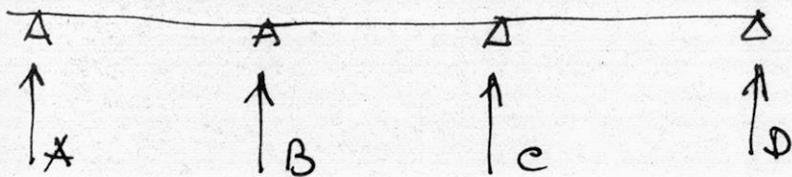


Ing. VITO GIORGIO COLAIANNI

Ce.P. Brimolini:
A/90 Quartiere Rione "Paradiso"
lotto 9 Edificio A.

Verifica delle spalle della Piastrabanda
continua



$$\begin{aligned}
 A &= 4930 + (0,50 \times 0,30 \times 3,00 \times 2700) = 4930 + 765 = 5695 \text{ kg} \\
 B &= 4930 + 1787 + 765 = 7482 \text{ kg} \\
 C &= 1787 + 5183 + 765 = 7735 \text{ kg} \\
 D &= 5183 + 765 = 5948 \text{ kg}
 \end{aligned}$$

Reazione massima: 7735.

Piano superiore 3° R = 7735
 intermedio 2° R = 15470
 P. rialzato PR R = 23470
 Aumento per fond. R = 23470 + 765 = 24.236 kg
 da cui se la zona è di m 0,30 x 0,50 m
 due:

$$\begin{aligned}
 \Omega &= 1500 \text{ cm}^2 & \sigma &= 3^\circ \text{ piano} = 5,15 \text{ kg/cm}^2 \\
 & & & 2^\circ \text{ piano} = 10,30 \\
 & & & P.R. = 15,45 \\
 & & & Fond. = 16,15
 \end{aligned}$$

Si potrà adattare per la spalletta conglomerato
 Cementizio magro (200 kg elemento) il
 cui σ di resistenza è circa 20 kg/cm².

Ove per maggior sicurezza si volesse adozione calcestruzzo normale a 39. di cemento con cemento tipo 500 con carico di sicurezza $\sigma_e = 35/40 \text{ kg/cm}^2$ si potrà armare con armatura nelle di contenimento i filastri in nel seguente modo:

- P. Fondazioni 30x50 armatura 6φ10
- P. Terra oriz. 30x50 " 4φ10 + 2φ8
- P. 2° 30x50 " 6φ8
- P. 3° 43x30 " 4φ8.

le staffe φ6 saranno disposte ogni 15 cm. chiuse.

In tale maniera si ha la seguente verifica:
 con fil. filastro = $(0,30 \times 0,50 \times 2500 \times 3,00) = 1125 \text{ kg}$

P. 3°	8860	1547	5.71
P. 2°	17760	1540	11.00
P. R	26580	1530	17.30
F	27805	1520	18.19
	↓	Fi	σ

Ing. VITO GIORGIO COLANANNI

