

COSTRUZIONE ALLOGGI CASE POPOLARI - OSTUNI.-

IMPRESA: SEMERARO Dante fu Ciro.-

CALCOLI STRUTTURE IN CEMENTO ARMATO.-

Soletta a sbalzo per balconi e gradini.- L = m.1,10

Analisi dei carichi.-

peso proprio	0,10x2500	=	Kg.	250
sovraccarico fisso			"	150
"	accidentale		"	<u>500</u>
	In uno		Kg.	900

Momento Max = $1/2 \cdot 900 \times 1,10 \times 100 = 54,450$ Kgen.

h = cm. 14; = $5/10$ per ml. = cmq. 3,93; b = cm. 100

asse neutro: $x = 0,393(-1 + \frac{1+200 \times 14}{39,30}) = \text{cm. } 2,95$

z = 14,00 - 0,98 = cm. 13,02

Sollecitazioni unitarie massime:

compressione: $\sigma_c = \frac{108.900}{295 \times 13,02} = 28,40$ Kg/cmq.

tensione: $\sigma_f = \frac{54.450}{3,93 \times 13,02} = 1.064$ Kg/cmq.

Calcolo pianerottolo scala luce mt. 2,25

$M = \frac{900 \times 2,25^2}{10} = 100 = \text{Kgen. } 45.560$

La soletta con altezza h = cm. 16 sarà armata con $6/10$ per ml.

$x = 0,471(-1 + \frac{1+200 \times 16}{47,10}) = \text{cm. } 3,47$

z = 16 - 1,16 = cm. 3,47

$\sigma_c = \frac{91.120}{347 \times 14,84} = 17,68$

$\sigma_f = \frac{45.560}{4,71 \times 14,84} = 650$

Calcolo soletta terrazzino.-

Luce di calcolo mt. 4,00

Analisi dei carichi.-

peso sbalzo Kg. 800

peso proprio: 0,20x1,20x2.500 " 600

" sovracc. 1,20 x Kg. 700 " 840

In uno Kg. 2.240

$$M = \frac{1.440 \times 4,00^2}{10} + \frac{800 \times 1,50 \times 0,75 \times 3,75^2}{4,00^2} = 309.500 \text{ Kgcm.}$$

b = 100; h = 22; $= 7,14 =$ cmq. 10,78 per metro di so
letta.-

x = 5,79; z = 20,07.

$$\sigma_c = \frac{2M}{bxz} = 53,27$$

$$\sigma_f = \frac{M}{z} = 1428$$

Martina Franca, 11 10 febbraio 1964

