

CLIENTE ANTONIO PICCINNI

Scede BRINDISI

Data 6/11/1950

Genere di costruzione

DATI PROGETTO

Solai Sul piano

Luce netta m. 4.45

Luca di calcolo 1,05 x 4.45

= m. 4.66 semplice appoggio

Vincolo alle estremita (appoggio, parziale o totale incastro)

"2000"

A = cm. 30+5 int. nervature cm. 80 b = cm. 80

ANALISI DEI CARICHI PER MQ. IN OPERA

Peso proprio solai brevetto «2000 S» Kg. 167

Solertina in calcestruzzo (eventuale) cm. 5 x 25 Kg. 125

Pavimento e caldana Kg. 70

Tavolati (eventuali) Kg. 250

Sovracarico utile Kg. 250

Carico totale Kg/mq. 612

PROGETTO SEZIONI METALLICHE

Armatura metallica superiore 4 Ø 4

Eventuali monconi

Prevedo un'armatura metallica inferiore Ar = cmq.

nelle 2 costole prefabbricate:

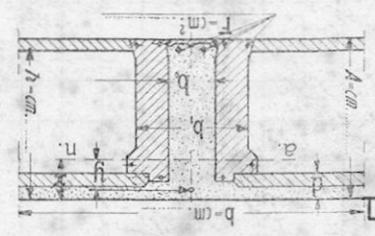
nella nervatura cementizia

Ø 4	6	1.13
Ø 1	10	
Ø 1	12	1.92
Ar		cmq.

essa verrà così distribuita:

NB. - Le armature metalliche saranno in ferro omogeneo

I calcestruzzi avranno una resistenza minima a rottura dopo 28 giorni di almeno 135 kg/cmq.



$$\frac{n \cdot F}{2} \left(-1 + \sqrt{1 + \frac{n \cdot F}{2 \cdot b \cdot h}} \right) = \text{cm. } 4.71$$

$$\frac{2M}{b \cdot x} = \text{kg./cmq. } 21.2$$

$$\frac{F(h-x/3)}{M} = \text{kg./cmq. } 1345$$

$$\sigma_c = \frac{M}{I} = \frac{F(h-x+y)}{M} = \text{kg./cmq.}$$

$$\sigma_c = \frac{n \cdot F \cdot x}{m \cdot x} = \text{kg./cmq.}$$

$$y = x - \frac{d}{2} + \frac{6(2x-d)}{d^2} = \text{cm.}$$

$$x = \frac{b \cdot d^2 + 2 \cdot n \cdot F \cdot d}{2(n \cdot F + b \cdot d)} = \text{cm.}$$

SOLLECITAZIONI TANGENZIALI

$$T = \frac{p \cdot b_0}{2} = \frac{1090}{2} \text{ Kg}$$

$$\tau_{\max} = \frac{T}{b_0(h-x/3)} = \frac{1090}{12 \times 31 \cdot 93} \text{ Kg/cmq.} = 2.86$$

sforzo di taglio complessivo nella mezza travetta:

$$S = \frac{\tau_{\max} b_0 l}{4} = \frac{4}{x} \text{ Kg.}$$

rialzando n. ferri piegati a 45° (A_f) = cmq.) lo sforzo di taglio assorbito da questi è:

$$S_p = A_f \cdot f \cdot V_2 = x \cdot V_2 = \text{Kg.}$$

e lo sforzo da fare assorbire dalle staffe è:

$$S_s = S - S_p = \text{Kg.}$$

prevedendo staffe Ø a 2 braccia (ω = cmq.) nella mezza travetta ne occorrono:

$$n = \frac{S_s}{2 \cdot \omega \cdot f} = \frac{2 \cdot x}{x} = \dots$$

SCHEMA FERRI

