

ISTITUTO AUTONOMO PER LE CASE POPOLARI

DELLA PROVINCIA DI BRINDISI

LAVORI di costruzione di n.20 alloggi di ERP in FRAN

CAVILLA FONTANA - P.I. N°008/136/1. =

LEGGE N°67 del 11.3.1988 - 6° Biennio, I Tranche. =

PROGETTO: Ufficio Tecnico, I.A.C.P. - BRINDISI. =

CALCOLATORE: Dott. Ing. Pietro DE LEONARDIS - Fasano. =

DIREZIONE LAVORI: Dott. Ing. Antonio LONGO - IACP - BR. =

IMPRESA: Geom. Ignazio CASTRIGNANO - Fasano. =

CONCESSIONE EDILIZIA N°45 DEL 6.2.1992. =

ULTIMAZIONE STRUTTURE: Getto ultimo solaio = 8.6.92. =

= VERBALE DI PROVA DI CARICO =

L'anno Millenovecentonovantadue, nei giorni sei e set

te del mese di Luglio, il sottoscritto Dott. Ing. Ante

nio LONGO, Direttore dei lavori, alla presenza dell'Im

presa esecutrice, ha effettuato le prove di carico in

teressanti parte delle strutture orizzontali, ed in par

ticolare in area del solaio di tipo latero-cementizio

del primo piano, compresa trasi pil. 11/12/19/20 (Scala

MA), che ha maggiore luce (vedasi allegato in copia

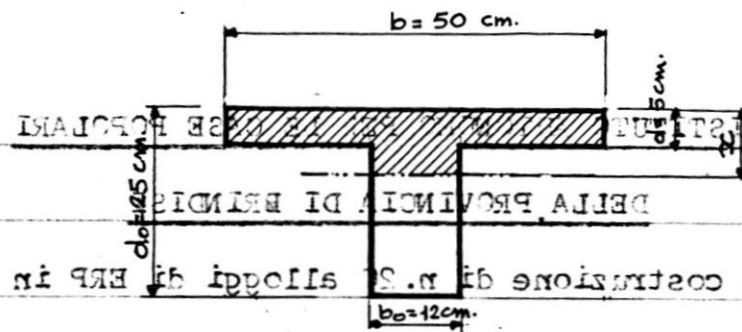
dalla Tav. 5 degli elaborati strutturali). Il, stabilisce

Le caratteristiche del solaio sono:

- luce netta = m. 4,05 (3) H = 30 cm (20+5), γ (sovraccarico ac

cidentale = 250 Kg/mq. =

- Caratteristiche della sezione a "T": $x = 20$ cm, $y = 1$ cm



= CALCOLO DELLE FRECCE TEORICHE: MONTE ALLIVAO

$$f = \frac{3}{384} \times \frac{p \cdot l^4}{E \cdot I} \quad \text{dove } p = 2,5 \text{ Kg/cm} \quad l = 405 \text{ cm}$$

a = 3 (semincastro) $p = 2,5 \text{ Kg/cm}$; $l = 405 \text{ cm}$

$$E = 2,0 \times 10^5 = 200.000 \text{ Kg/cm}^2$$

Poichè $(F_f + F'_f) < 0,02 F_c$; $F_f = 208 + 205 = 413 \text{ cm}^2$;

$F'_f = 1016 = 2,0$; $F'_c = 490$, per cui $3,4 < 9,8$, po-

tendosi trascurare l'area del ferro, è

$$J_x = \frac{1}{3} [bx^3 - (b-b_0)(x-d)^3 + (d_0-x)^3]$$

$$x = \left\{ \frac{bd^2}{2 + b_0(d_0-d)} \left[\frac{(d+d_0)}{2} \right] \right\} / [bd + b_0(d_0-d)] =$$

$$= \left\{ \frac{(50 \times 25)}{2 + 12(25-5)} \left[\frac{(5+25)}{2} \right] \right\} / [50 \times 5 + 12(25-5)] =$$

$$= 4225/490 = 8,622 \text{ cm.}, \text{ per cui}$$

$$J_x = \frac{1}{3} [(50 \times 641) - (50-12)(8,622-5)^3 + 12(25-8,622)^3] =$$

$$= 82963/3 = 27654 \text{ cm}^4$$

$$f = \frac{3}{384} \times \frac{2,5 \times 405^4}{200000 \times 27654} = 0,10 \text{ mm.}$$

Poichè il carico viene applicato su una striscia di

soffitto larga m. 1, in mezzzeria alla campata trasversale,

per tener conto delle zone laterali collaboranti (non

caricate, il sovraccarico unitario di calcolo è stato

portato al valore di: $p_1 = p / (2\lambda - \lambda^2)$, con $\lambda = b/l$.

$$\text{E cioè: } \lambda = 1/4,05 = 0,25 \quad p_1 = 250 / (0,50 - 0,0625) =$$

$= 570 \text{ Kg/mq}$. Si verifica che dovrà essere

$$\lambda \geq 1 - \sqrt{1 - 1/2 + k} \quad \text{con } k = q/p \quad (\text{dove } q = \text{somma dei carichi})$$

permanenti agenti sul solaio all'atto della prova e
(OGANISTIAO oismpI.moeo)
p=sovraccarico unitario di calcolo): per cui essendo

$q = \text{Kg/mq } 305 \text{ (p.p.solaio)} + \text{Kg/mq } 170 \text{ (sovraccarico per}$
 $\text{manente per muri divisorii)} = \text{Kg/mq } 475$, si ha $k = 475/250 =$
 $= 1,9$ e $\lambda = 1 - \sqrt{2,9/3,9} = 0,14 < 0,25$ (che soddisfa la
condizione adottata).

Si ha, dunque, $f_1 = 0,0078 \times 5,7 \times 26904,2 / 5530,8 = 0,21 \text{ cm.} =$
 $= \underline{\underline{2,1 \text{ mm.}}}$

I risultati della prova col flessimetro sono stati i seguenti :

	Lettura al flessimetro	abbassamenti apparenti
-solaio scarico.....mm	3,26	mm 0,00
-con ca. $\frac{1}{2}$ carico: n.21 sacchi di cemento=kg.525 (525/4,05=130 kg/mq).... "	4,01	" 0,75
-carico completo: n.42 sacchi di cemento=kg1050 (1050/4,05=Kg/mq259).... "	4,14	" 0,88
-carico completo+40 sacchi di cemento e n.3 operai= =kg.2275(2275/4,05= =562 kg/mq)..... "	5,03	" 1,77
-carico completo: kg.525 "	4,60	" 1,34
<u>Dopo 24 ore :</u>		
-carico completo:Kg.525..mm	4,62	mm 1,36
-solaio scarico..... "	3,34	" 0,08

Dalle suesposte osservazioni è scaturita una freccia
di mm.0,88, quale effetto del carico relativo a 250 Kg/mq,
e di mm.1,77, quale effetto del carico relativo a
570 Kg/mq, ed ambedue inferiori a quelle teoriche.

IL DIRETTORE DEI LAVORI
(Dott.Ing. Antonio LONGO)

(Geom. Ignazio CASTRIGNANO)

Manuscript

$\text{pr}^* \text{pr} = (\text{id} \times \text{id})^* \text{id} = \text{id}$

$$41 \text{ (a) } 10.0 - 1.0 = 9.0 \text{ (b) } 10.0 - 1.0 = 9.0$$

CONFIDENTIAL

$$f(x) = 15,000 - 0,0000001x^2, \quad 0 \leq x \leq 100,000, \quad 0 \leq y \leq 1, \quad \text{and } x = 100,000$$

5.13. $\text{C}_{10}\text{H}_{16}\text{O}_2$ (m.p. 100°C, b.p. 170°C, $d_4^{20} = 0.86$)

1. Improvements in the

SECRET 1A 010701
UNCLASSIFIED 010100010

... ..

... ..

ALL INFORMATION CONTAINED HEREIN IS UNCLASSIFIED
DATE 11-14-2013 BY 60322 UCBAW

[illegible]

.....

07-1-1986

[Faint header information]

.....

10000. 10000. 10000. 10000. 10000. 10000. 10000. 10000. 10000. 10000.

1. 253 a cylindrical column 1st outlet sharp, 47, 2. mm if

employment offers a prospect of better pay and

ENCLOSURE

(GORDON, 1964, p. 111)

