



12

LAVORI DI COSTRUZIONE DI CASE PER LAVORATORI IN

FRANCAVILLA FONTANA - Cantiere n° 16978 -

^ ^ ^ ^ ^ ^ ^ ^ ^ ^

Impresa DE LUCA STANISLAO - Lecce

VERBALE DI PROVA DI CARICO

L'anno millenovecentosessantadue il giorno dodici del mese di novembre alle ore otto in Francavilla Fontana sul luogo dei lavori si sono trovati i sottoscritti ingg. Gerardo Iaia e Corrado Padolecchia, direttori dei lavori sopraindicati, e l'ing. Stanislao De Luca, titolare dell'Impresa appaltatrice, per procedere alla prova di carico di una struttura in c.a. ricorrente in una palazzina; in particolare si è proceduto alla prova di carico sul solaio di copertura del vano a piano rialzato sito nell'angolo nord della palazzina (tipo C) intermedia fra le tre palazzine sul lato sud.

Caratteristiche del solaio da caricare

Solaio tipo "ARENA 'B' "-RDB- Altezza= cm.15,5+5=cm.20,5

Luce netta = ml.4,15 Interasse nervature=cm.66

Momento d'inerzia = cm.⁴

Armatura in mezzeria = 2Ø7+2Ø8 acciaioso

Armatura agli estremi = 2Ø7+1Ø6 acciaioso

E = 290.000 kg/cmq

Sovraccarico accidentale di calcolo = 250 kg/mq.

Constatato:

- la perfetta efficienza dell'estensimetro (Salmoiraghi), che è stato posto in corrispondenza del supporto della lampada centrale del locale sopraindicato; i direttori dei lavori hanno ordinato l'inizio della prova di carico: è stata caricata una striscia della larghezza di m. 1,00 con sacchi di cemento, approntati dall'Impresa, sino a raggiungere il carico di 181 kg/mq, ottenuti con n° 15 sacchetti di cemento da kg. 50 cadauno suddivisi sulla striscia delle dimensioni di m. 4,15 x 1,00.

Successivamente il carico è stato portato a 362 kg/mq con l'aggiunta di altri n° 15 sacchetti, disposti allo stesso modo.

Nelle due fasi carico sono state eseguite le corrispondenti letture all'estensimetro, nonché un'altra lettura durante la giornata; tali letture sono state riportate nella tabella riassuntiva unitamente alle letture effettuate in fase di carico decrescente e seguite il giorno 13.11.1962; nella stessa tabella sono riportati tutti i dati necessari.

La freccia teorica, tenuto conto del vincolo di semincastro, è stata calcolata con la formula:

$$f = \left(\frac{a}{384} \right) \cdot \left(\frac{q l^4}{EJ} \right) \text{ ponendo } a = 1,5$$

. / .

TABELLA RIASSUNTIVA

carico in kg/mq	car.a ml. travetto kg/ml	di Lett.esten. mm.	freccia teorica mm.	ora	giorno
0,00	0,00	0,00	0,00	8,30	12.11.1962
181,00	119,50	0,50	4,80	9,00	" " "
362,00	239,00	0,70	6,90	9,30	" " "
362,00	239,00	0,90	6,90	12,30	" " "
362,00	239,00	1,40	6,90	9,00	13.11.1962
181,00	119,50	1,00	4,80	11,00	" " "
0,00	0,00	0,60	0,00	11,30	" " "
0,00	0,00	0,15	0,00	16,00	" " "

Da quanto sopra si rileva:

1) che il solaio è stato caricato sino ad un sovraccarico accidentale di 362kg/mq per tener conto della collaborazione delle striscie laterali;

2) che il suo comportamento, sia in fase di carico crescente che decrescente, è stato perfettamente elastico.

Pertanto tenuto conto dei risultati innanzi descritti si conclude che il solaio ha pienamente risposto ai requisiti di resistenza e di elasticità.

Letto, confermato e sottoscritto.-

Francavilla Fontana lì 13 novembre 1962

L'Impresa

I Direttori dei Lavori

[Handwritten signatures and initials]