

GESTIONE INA-CASA

ISTITUTO AUTONOMO PER LE CASE POPOLARI

DELLA PROVINCIA DI BRINDISI

=====00900=====

Lavori di costruzione di n.3 Palazzine di Case per
Lavoratori in CAROVIGNO.= Cant.17368 -

Impresa: G.E.I. s.r.l.(costruzioni edili industriali)

Importo al netto del ribasso del 6,05% L.38.143.700

Contratto n.3342 del 25/10/1960 - reg.a Brindisi il

29/10/1960 al n.775 Mod.I - Vol.II6.=

=====

VERBALE DI PROVA DI CARICO ESEGUITA SUI SOLAI

L'anno millenovecentosessantuno il giorno diciannove
ve del mese di luglio in Carovigno.=

Il sottoscritto Dett;Ing.Giovanni ROMA, Direttore
dei Lavori, alla presenza dell'Impresa, ha procedu
to alla prova di carico dei solai costruiti dalla
predetta Impresa.=

La prova è stata eseguita sul solaio di copertura
del piano rialzato, in corrispondenza della camera
di soggiorno dell'appartamento a destra della scala
A della palazzina n.1.=

Le caratteristiche del solaio sono le seguenti:

luce netta mt.5,60; H = cm.26; h = cm.24; i = cm.80;

s = cm.5; $F_f = 2 \varnothing 8 + 1 \varnothing 14 = \text{cmq.} 2;546$ di ferro

Lu3/500 6f = 2.400 Kg.cmq.cemento tipo 680.=

Striscia caricata b = mt;2,00.=

Per tener conto della collaborazione delle zone laterali non caricate, colaceliamo il carico q_c capace di provocare nel punto di mezzo della striscia interessate lo stesso momento flettente dato dal carico q_p di progetto uniformemente ripartito; detto carico

q_c risulta da:

$$p_c = \frac{q_p}{x} \text{ dove } x = 2y - y^2 \text{ ed } y = \frac{b}{l}$$

pertanto essendo $y = \frac{200}{560} = 0,36$ si ha:

$$x = 2 \times 0,36 - 0,36^2 = 0,59 \text{ e quindi: } q$$

$q_c = \frac{250}{0,59} = 424 \text{ kg/mq.}$ essendo $q_p = 250 \text{ kg/mq.}$ come da capi-
tolato speciale di appalto.

Il carico è stato ottenuto con n.95 sacchetti di cemento del peso complessivo di kg.4750 e per ogni metro quadrato $\frac{4750}{200 \times 560} = 424,10 \text{ kg/mq.}$ come

dal calcolo di cui innanzi.

CALCOLO DELLA FRECCIA TEORICA

$$f = \frac{3}{384} \frac{q l^4}{E J}$$

dove $q = 2,00 \text{ kg/ml}$

$$l = 560 \times 1,05 = 588 \text{ cm.}$$

$$E = 230.000 \text{ kg/cmq}$$

$$J = 30.000$$

$$f = \frac{3}{384} \frac{2 \times 588^4}{230.000 \times 30.000} = 0,271 \text{ cm.}$$

e quindi $f = 2,71 \text{ mm.}$

DATI DEL FLESSIMETRO

lettura del solaio scarico:	Ore 9,30 del 19.7.61	= 0,00 mm
" " " carico :	Ore 10 " "	= 1,75 "
" " " " :	Ore 18 " "	= 2,05 "
" " " " :	Ore 9,30 " 20.7.61	= 2,28 "
" " " scarico :	Ore 10 " "	= 0,86 "
" " " " :	Ore 14,45 " "	= 0,00 "

Freccia totale 2,28

Freccia elastica 2,28

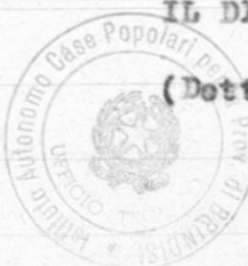
Freccia permanente 0,00

Da detti risultati si deduce che il solaio ha reagito elasticamente ed è statico.

Del che si è redatto il presente verbale che viene sottoscritto dagli intervenuti.

L. IMPEREA
C. E. I. - BRINDISI
 S. R. L. CAPITALE SOCIALE L. 2.600.000
 COSTRUZIONI EDILI INDUSTRIALI
 IL PRESIDENTE

[Signature]



IL DIRETTORE DEI LAVORI

(Dott. Ing. Giovanni ROMA)

[Signature]