

GESTIONE CASE PER LAVORATORI
ISTITUTO AUTONOMO PER LE CASE POPOLARI
DELLA PROVINCIA DI BRINDISI

-----00000-----

LAVORI di costruzione di case per Lavoratori in

BRINDISI - Quartiere S. Elia - Cant. 2813/BR. =

IMPRESA: Luigi SARDELLA e Figli s.r.l. - PASANO -

IMPORTO al netto del ribasso d'asta

del 2,62% L. 442.568.571. =

CONTRATTO n. 5425 del 2/12/1971, registrato a Brin-
disi il 6/12/1971 al n. 2369 Mod. I° =

VERBALE DI PROVA DI CARICO ESEGUITA SUI SOLAI

L'anno millenovecentosettantatre il giorno quin-
dici del mese di gennaio in Brindisi, il sottoscrit-
to Dott. Ing. Antonio LONGO, Direttore dei Lavori,
assistito dal Geom. Giovanni GUADALUPI, alla presen-
za del sig. Francesco SARDELLA Amministratore Unico
dell'Impresa, ha proceduto alla prova di carico dei
solai costruiti dalla predetta Impresa. =

La prova è stata eseguita sul solaio di copertu-
ra del piano terreno, in corrispondenza del vano let-
to dell'appartamento a sinistra salendo la scala A
della palazzina tipo A, I° piano. =

Le caratteristiche del solaio sono le seguenti:

Tipo I.M.E.B. con travetti precompressi: luce netta
 mt.3,65; H = cm.25,5; h = cm.24; i = 38 cm.; f =
 2 ϕ 5 + 1 ϕ 6 sul travetto + 1 ϕ 6 + 1 ϕ 7 sul get-
 to. = Af = 0,66 cm²;

Il carico è stato applicato ad una striscia lunga
 mt.3,85 e larga mt.1,60. =

Essendo prescritto al Capitolato Speciale di Appal-
 te un sovraccarico accidentale di Kg.250/mq. il ca-
 rico corrispondente alla striscia risulta di mt.3,85
 x 1,60 x 250 = Kg.1,540. =.

Essendo già in opera i tramezzi ed i pavimenti il
 carico è stato realizzato in eccesso con n.45 sec-
 chetti di cemento del peso di Kg.50 cadauno e quin-
 di per un peso complessivo di Kg.50 x 45 = Kg.2.250. =

CALCOLO DELLA FRECCIA TEORICA

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

dove q = 650 x 0,38 = Kg.247, =/ml. = 2,47/cml. =

$$l^4 = 3,85 = 21.970.650.625$$

$$E = 250.000 \text{ Kg./cmq.}$$

$$J = \frac{1}{12} \times 38 \times 24^3 = \text{cm.}^4 \quad 43.776$$

$$F = \frac{3}{384} \times \frac{247 \times 21.970.650.625}{250.000 \times 43.776} = \frac{162.802,52}{4.202.496} =$$

0,0387 cm. e quindi f = 0,39 mm.

Letture del solaio:

Scarico ore 9,30 del 15.1.1973 = 0,00 mm.

a metà carico " 10,00 " " " = 0,12 mm.

a fine carico ore 10,30 del 15.1.1973 = 0,18 mm.

carico " 10,00 " " " " = 0,25 mm.

a metà scarico " 10,30 " " " " = 0,20 mm.

a fine scarico " 11,00 " " " " = 0,15 mm.

dopo lo scarico " 14,00 " " " " = 0,05 mm.

- Freccia totale = 0,25

- Freccia elastica = 0,20

- Freccia permanente = 0,05

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.=-

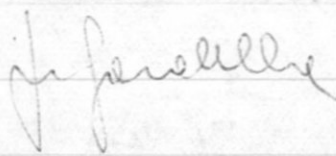
p. L'IMPRESA

LA DIREZIONE DEI LAVORI

L'AMMINISTRATORE UNICO

(Geom. Giovanni GUADALUPI)

(Francesco SARDELLA)



(Dott. Ing. Antonio LONGO)

