

36/0



studio

- progettazione - urbanistica - interni - calcolo -

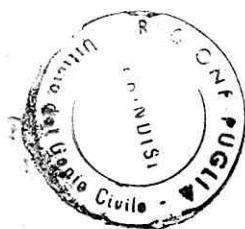
5

72100 - brindisi

corso garibaldi 53 - tel. 0831-24048

RELAZIONE ILLUSTRATIVA DELLE QUALITA' E DOSATURA
DEI MATERIALI DA IMPIEGARE NELLA COSTRUZIONE DI
ALLOGGI POPOLARI IN FASANO (BR) - FABBRICATO 31
DI PROPRIETA' DELL'I.A.C.P. E RELATIVA RELAZIONE
DI CALCOLO.

Ing. Aldo SOLIMINI



DEL GENIO CIVILE BRINDISI
è attestata che copia del presente atto
è stata depositata presso questo Ufficio
ai sensi della legge 5-11-1987 n. 3646.
Il Funzionario addetto
Visto: IL COORDINATORE D'UFFICIO
(Ing. Francesco Santostasi)

25 MAR. 1980

MATERIALI

Le strutture portanti dell'edificio in oggetto sono state previste a travi e pilastri in c.c.a. e solai latero-cementizi. La dosatura dei componenti il conglomerato cementizio da impiegarsi nelle strutture in elevazione dovrà essere la seguente:

Cemento Portland R. 425 q.li 3,00 per mc.

Pietrisco calcareo in granulometria assortita da 7 a 20 mm. mc. 0,800 " "

Sabbia di frantoio in granulometria assortita da 0,2 a 7 mm. mc. 0,400 " "

Acqua lt. 150 " "

Per tale conglomerato si prevede una resistenza a 28 gg. non inferiore a 300 Kg./cmq.-

Per le strutture di fondazione e muri di contenimento la dosatura dei componenti il conglomerato cementizio sarà la seguente:

Cemento Portland R. 325

Pietrisco calcareo in granulometria assortita da 7 a 70 mm. mc. 0,800 " "

Sabbia mc. 0,46 " "



UFFICIO DEL GENIO CIVILE BRINDISI
Si attesta che il progetto è conforme alle norme tecniche di cui all'art. 11 della Legge 11-10-1978 n. 309 (Legge 11-10-1978 n. 309) e che il progetto è stato approvato dal Consiglio di Amministrazione della Società per Azioni "Società per Azioni" (Ing. Francesco Sottosanti)
25 MAR. 1980

Acqua lt. 150 per mc.

Per tale conglomerato si prevede una resistenza a 28 gg. non inferiore a 250 Kg./cmq.-

Si è previsto inoltre l'impiego di solai del tipo brevettato con travetti precompressi con precompressione a cavi aderenti.

L'acciaio da impiegarsi è stato previsto del tipo:

Fe B 44 avente carico di snervamento maggiore di 44 Kg./mmq.

RELAZIONE DI CALCOLO

Si premettono i seguenti carichi unitari:

Peso proprio solaio H 20.+ 4	=	270	Kg./mq.
Pavimento e massetto	=	80	" "
Intonaco all'intradosso	=	30	" "
Muratura doppiafodera	=	300	" "
" di tufette da cm. 10	=	150	" "
" " laterizio " 10	=	80	" "
Sovraccarico accident. scale e sbalzi	=	400	" "
" " solaio di cop.	=	150	" "
" " " abitaz.	=	250	" "
Impermeabiliz. e masso a pendio	=	140	" "
Muratura di tufo intero	=	1600	" mc.
Conglomerato cementizio armato	=	2500	" "

Il calcolo degli scarichi sui pilastri si è effettuato con siderando le aree di influenza dei solai.

PLINTI

Sono stati calcolati a mensola affidando al terreno una por tanza massima di 1,5 Kg./cmq.-

Per dimensioni ed armature vedi tav. 1.

PILASTRI

Sono stati calcolati affidando al conglomerato cementizio una resistenza massima a compressione pari a 60 Kg./cmq., verificando ed armando di conseguenza quelli risultati pressoinflessi.

TRAVI

Il calcolo dei carichi sulle travi si è effettuato somman do al peso proprio i carichi singolarmente agenti su ognu na, misurando i solai in asse delle travi ed attribuendo ad ognuna lo 0,50 del carico dei solai adiacenti.

Trave

M (Kgm)		1900	5100	3700	
σ_c (Kg/cm ²)	—	—	75	—	—
A_f (cm ²)		4.20	14.40 / 16.40	11.40	

Solaio

M (Kgm)		860	475	1400	965
σ_c (Kg/cm ²)	—	—	—	60	—
A_f (cm ²)		2.40	1.75	2.85	2.40

Travi e solai sono stati calcolati come travi continue su "n" appoggi col metodo del CROSS.

Per quant'altro non specificato ci si riferisca alle tavole degli esecutivi allegati alla presente.

Inga. Aldo SOLIMINI