

RELAZIONE ILLUSTRATIVA DELLE QUALITA' E DOSATURA
DEI MATERIALI DA IMPIEGARE NELLA COSTRUZIONE DI
ALLOGGI POPOLARI IN Ceglie Messapico (BR) - LOT-
TO 11 - DI PROPRIETA' DELL'I.A.C.P. E RELATIVA
RELAZIONE DI CALCOLO.



Ing. Aldo SOLIMINI

Aldo Solimini

UFFICIO DEL GENIO CIVILE BRINDISI

Si attesta che copia del presente atto
risulta depositata presso questo Ufficio
ai sensi della legge n. 471 del 1908.

29 SET. 1981



Visto: IL COORDINATORE D'UFFICIO
(Ing. Francesco Santostasi)

Francesco Santostasi

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	ql.	3,00 per mc.
Pietrisco calcareo in granulometria assortita da 7 a 70 mm.	mc.	0,800 " "
Sabbia	mc.	0,46 " "

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 e di travi pure di tipo brevettato formate da pro filati ad L congiunti da tralicci in acciaio.

L'acciaio da impiegarsi è stato previsto del tipo:

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

Il rapporto $\frac{E_f}{E_b}$ è stato considerato uguale a 15.

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 confluenza dei solai.

PLINTI

Sono stati calcolati a mensola affidando al terreno una por tanza massima di 3,5 Kg./cmq.

Per dimensione ed armatura 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 pres soinflessi.

TRAVI

Il calcolo dei carichi sulle travi si è effettuato sommando al peso proprio i carichi singolarmente agenti su ognuna, misurando i solai in asse delle travi ed attribuendo ad o- gnuna il carico dei solai adiacenti calcolati pure a trave continua. Le travi adottate sono prefabbricate.

Trave 9-14-17-18

Dim. = 60 x 24

q = 3000

	4,00	4,00	
	⁹	¹⁴	¹⁷
M (Kgm)	+3840	-4800	+1200
σ_b (Kg/cm ²)		95	
Af (cm ²)	10	12,4	3,2
A'f	2,5	3,1	/

Solaio F-F

q = 750

q = 750

	5,10	5,60	
M (Kgm)	+1330	-2580	+1510 -640
σ_b (Kg/cm ²)		93	
Af (cm ² /ml)		6,0	

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.