

RELAZIONE ILLUSTRATIVA DELLE QUALITA' E DOSATURA
DEI MATERIALI DA IMPIEGARE NELLA COSTRUZIONE DI
ALLOGGI POPOLARI IN CEGLIE MESSAPICO (BR) - LOT-
TO 3 - DI PROPRIETA' DELL'I.A.C.P. E RELATIVA RE
LAZIONE DI CALCOLO.



Ing. Aldo SOLIMINI

Aldo Sol. -



UFFICIO DEL GENIO CIVILE BRINDISI

Si attesta che copia del presente atto
risulta depositato presso questo Ufficio
ai sensi della legge 5-11-1951 n. 1086.

29 SET 1961

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

F. 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 brevet-
tato 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 influenza dei solai.

FONDAZIONI

La costruzione si articola in tre corpi di fabbrica di cui uno poggia su roccia calcarea stratificata e fessurata, gli altri due su terre rosse limose. Le fondazioni sono state realizzate, pertanto, a plinti isolati per il corpo di fabbrica insistente su roccia e a travi rovesce per quelli insistenti sulle terre rosse. La portanza della roccia calcarea fessurata è stata assunta pari a 3,5 Kg./cmq., quella della terra rossa in 1,5 Kg./cmq.

I plinti sono stati calcolati a mensola, le travi rovesce come travi continue su più appoggi.

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 sommando al peso proprio i carichi singolarmente agenti su ognuna, misurando i solai in asse delle travi ed attribuendo ad ognuna il carico dei solai adiacenti calcolati pure a trave continua. Le travi adottate sono prefabbricate.

Trave 35-38-42 - piano tipo

dim. = 90x24

	q = 2800		q = 3150	
	[^] 35		[^] 38	[^] 42
	3,60		5,40	
M (Kgm)	+1240	-8700	+7560	
σ_b (Kg/cm ²)		94	90	
Af (cm ²)		19,4	17,0	
A'f		4,9	4,2	

Solaio tipo f

	q = 750		q = 750	
	[^]	[^]	[^]	[^]
	4,80		4,75	
M (Kgm)	+1200	-2140	+1200	
σ_b (Kg/cm ²)		90		
Af (cm ² /ml.)		5,0		

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.