



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 25  
DI PROPRIETA' DELL'I.A.C.P. E RELATIVA RELAZIONE  
DI CALCOLO.

Ing. Aldo SOLIMINI



UFFICIO DEL GENIO CIVILE BRINDISI  
Si attesta che copia del presente atto  
risulta depositata presso l'Ufficio  
ai sensi della legge 5-11-1986 n. 1086.  
Il Funziionario addetto

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

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 qli. 3 per mc.

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

Sabbia



Si attesta che copia del presente atto risulta depositata presso questo Ufficio ai sensi della legge 5-11-1957 n. 1089.

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

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

|                                  |          |             |          |   |          |
|----------------------------------|----------|-------------|----------|---|----------|
|                                  | $\Delta$ |             | $\Delta$ |   | $\Delta$ |
| M (Kgm)                          | 1800     | 5100        | 3700     |   |          |
| $\sigma_c$ (Kg/cm <sup>2</sup> ) | —        | 75          | —        | — | —        |
| $A_f$ (cm <sup>2</sup> )         | 4,20     | 14,40/16,40 | 11,40    |   |          |

Solaio

|                                  |          |      |          |      |          |
|----------------------------------|----------|------|----------|------|----------|
|                                  | $\Delta$ |      | $\Delta$ |      | $\Delta$ |
| M (Kgm)                          | 860      | 475  | 1100     | 9,65 |          |
| $\sigma_c$ (Kg/cm <sup>2</sup> ) | —        | —    | 60       | —    | —        |
| $A_f$ (cm <sup>2</sup> )         | 2,40     | 1,25 | 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.

Ing. Aldo SOLIMINI