



S. p. A.

SEDE IN PESCARA

Capitale Sociale L. 975.000.000 int. versato

N. 855 del Reg. delle Imprese - TRIBUNALE di Pescara

24

SEDE e AMMINISTRAZ.

65100 PESCARA - Via Findaro, 87
TELEFONO (085) 60241 (5 linee)
TELEGR.: ALA - PESCARA
C/C POSTALE N. 29/4308
C.C.I.A.A. PESCARA N. 22257

da citare nella risposta		

A Vs/

Spett.le
IMPRESA DE GENNARO GIUSEPPA
Via A. DA Bari, 112
BARI

STABILIMENTI

Giardinetto di Tola (FG)
Tel. (0851) 970025
Montecosaro (TA)
Tel. (099) 651655 di Grottaglie
Modugno (BA) Tel. (080) 628353
Pescara prec. (085) 37282
Pescara g.c.t. (085) 37282
Montesarchio (0824) 34250

STABILIMENTI CONCESSIONARI
NELL'ITALIA CENTRO MERID.

UFFICI VENDITA

Pescara Tel. (085) 60241
Macerata (0733) 30895
L'Aquila (0862) 21121
Campobasso (0874) 92251
Isernia (0865) 26654
Foggia (0881) 73426
Bari (080) 331611
Brindisi (0831) 83165
Lecce (0832) 22405
Taranto (099) 28120
Matera (0835) 23916
Napoli (081) 615828

AGENZIE IN TUTTE LE
PRINCIPALI CITTÀ D'ITALIA

OGGETTO:

SOLAI DI COPERTURA ALLOGGI POPOLARI 2a e 2b
IN BRINDISI - QUARTIERE S. ELIA EST. -

ESEMPIO DI CALCOLO DI VERIFICA A ROTTURA DEL SOLAIO
CELERSAP PREC. H/20 previsto con 3 cm. di soletta
collaborante in calcestruzzo cementizio.

Struttura munita di autorizzazione del Ministero dei
LL.PP. n. 24-71 del 9 Marzo 1972.

Il calcolo si esegue in base alle formule ed ai dati
tabellari riportati nell'allegato catalogo per $b = 100$ cm. Agli effetti dei momenti positivi e negativi
andrà verificata la relazione $M_r/M_s \geq 1,75$.

Per il calcolo del momento di rottura delle sezioni
soggette a momento negativo si adotta: $R_{sk}(S) = 3200$
Kg/cm² (tensione di snervamento caratteristica).

ANALISI DEI CARICHI

- Peso proprio solaio in opera	Kg/mq	240
- Sovraccarico permanente	" "	100
- Sovraccarico accidentale	" "	300

Totale p = Kg/mq 640

CARATTERISTICHE

- Altezza totale del GENIO CIVILE - BRINDISI $H = 28$ cm
- Distanza dal bordo compresso al
baricentro dell'armatura inferiore $h_p = H - y_a$ cm

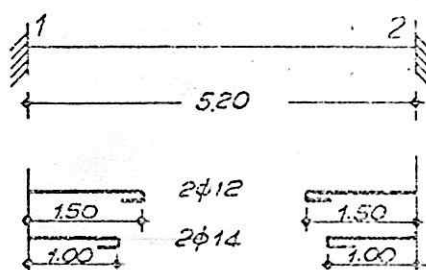
*) valevole per la verifica a momento positivo.

MOMENTI FLETTENTI MASSIMI

Trattandosi di struttura con gli estremi in semincastro, si adottano, a tutto vantaggio della stabilità, i seguenti momenti flettenti massimi:

$$M = \pm \frac{1}{12} p \cdot l^2$$

SCHEMA STRUTTURALE



<u>SIMBOLOGIA</u>			M_{1-2}	$M_1 = M_2$
Momento flettente	M_s	Kgcm.	+144.200	-144.200
Tipo di travetto	-	-	3	-
Ø per ogni nervatura	mm.	-	-	1Ø12+1Ø14
A_f per la striscia di mt.1,00	cm. ²	-	-	5,84
Tensione al lembo superiore σ_s	Kg/cm. ²	24,20	-	-
Tensione al lembo inferiore σ_i	" "	-7,94	-	-
Tensione nell'armatura aggiuntiva σ_{ao}	" "	-	-	1395
Momento di rottura	M_r	Kgcm.	326.700	349.800
Coefficiente di sicurezza a rottura M_r/M_s	-	-	2,26	2,42

Doc. Ing. LUIGI CIANCANELLA
n. 142 Ord. p. Prov. di Milano