

S. p. A.

SEDE IN PESCARA

Capitale Sociale L. 975.000.000 int. versato

N. 856 del Reg. delle Imprese - TRIBUNALE di PESCARA

CONCESSIONARIA BREVETTI ERREDIBI PIACENZA

SEDE e AMMINISTRAZ.

65100 PESCARA - Via Pindaro, 87
TELEFONO (085) 60241 (5 linee)
TELEGR.: ALA - PESCARA
C/C POSTALE N. 20/4308
C.C.I.A.A. PESCARA N. 22257



da citare nella risposta

A Vs/

Spett./ Impresa

Geom. CORVETTO Gaetano

via Mazzini, n°90

BRINDISI

OGGETTO: LAVORI DI COSTRUZIONE CASE PER LAVORATORI

S.VITO NORMANNI - ZONA 167.=

STABILIMENTI

Giardinetto di Trola (FG)
Tel. (0881) 970025
Montemesola (TA)
Tel. (099) 661655 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.

ESEMPIO DI CALCOLO DI VERIFICA A ROTTURA DEL SOLAIO
CELERSAP PREC. H/16,5 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: $R_{ak}(S) = 3200$
Kg/cm² (tensione di snervamento caratteristica).

ANALISI DEI CARICHI

- Peso proprio solaio in opera	Kg/mq	215
- Sovraccarico permanente	" "	100
- Sovraccarico accidentale	" "	300

Totale $p =$ Kg/mq 615

CARATTERISTICHE

- Altezza totale	H =	19,5	cm
- Distanza dal bordo compresso al baricentro dell'armatura inf.	$*h_p = H - y_a$		cm

UFFICI VENDITA

Pescara Tel. (085) 60241
Macerata » (0733) 30895
L'Aquila » (0862) 21121
Campobasso » (0874) 92251
Isernia » (0865) 26654
Foggia » (0881) 73426
Barletta » (0883) 34606
Bari » (080) 331611
Brindisi » (0831) 83165
Lecce » (0832) 22485
Taranto » (099) 28120
Matera » (0835) 23916
Napoli » (081) 615828

AGENZIE IN TUTTE LE
PRINCIPALI CITTÀ D'ITALIA

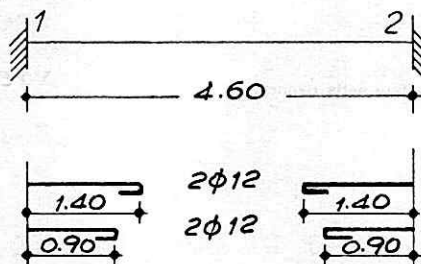
*) valevole per la verifica a momento positivo.

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



SIMBOLOGIA			M_{1-2}	$M_1 = M_2$
Momento flettente	M_s	Kgcm.	+108.400	-108.400
Tipo di travetto		-	2	-
Ø per ogni nervatura		mm.	-	2 Ø12
A_f per la striscia di mt. 1,00		cm. ²	-	4,52
Tensione al lembo superiore σ_s		Kg/cm. ²	24,45	-
Tensione al lembo inferiore σ_i		" "	-8,41	-
Tensione nell'armatura aggiuntiva σ_{ao}		" "	-	1480
Momento di rottura M_r		Kgcm.	227.900	248.000
Coefficiente di sicurezza a rottura M_r/M_s		-	2,10	2,28

UFFICIO DEL GENIO CIVILE - BRINDISI

Si attesta che copia del presente atto risulta depositato presso questo Ufficio ai sensi dell'art. 5-11-1911 n. 1036.

Per l'INGEGNERE CAPO
(Firma)

Dott. Ing. GIULIO CIANCIELLA
1.2. Ord. n. 1036