

Impresa L U I G I C A P E T O - L E C C E -

xw x w x w x w x w x w x w x w x w x w x w x w x w x w x w x w x w x w x w x

I.N.P.S. - BRINDISI

XXXXXXXXXXXXXXXXXXXXXXXXXXXX

Bari, 22/8/1960 = EJ/sa

VERIFICHE DI STABILITA' DEL SOLAIO SAPAL M 30 CON SOVRASTANTE
SOLETTA COLLABORANTE IN CALCESTRUZZO SPESSA cm. 3 .-

ANALISI DEI CARICHI

Peso proprio del solaio + soletta	= Kg/mq.	271.-
Sovraccarico permanente	= "	80.-
" accidentale	= "	250.-
Carico totale riferito al mq.	= Kg/mq.	601.-

Carico per unita' di lunghezza $601 \times 0,80 \dots p = \text{Kg/ml. } 481.-$

CONDIZIONI DI VINCOLO: semincastro

LUCE m. 4,90

MOMENTO FLETTENTE MASSIMO

$$M = \pm \frac{1}{12} 481 \times 4,90^2 = \text{Kg.cm. } 96.240$$

LUCE m. 4,50

MOMENTO FLETTENTE MASSIMO

$$M = \pm \frac{1}{12} 481 \times 4,50^2 = \text{Kg.cm. } 81.168$$

N.B. = PER L'ARMATURA DEI SOLAI SI PREVEDE L'IMPIEGO DI TONDO
ACCIAIOSO-SEMIDURO DEL TIPO Aq. 60 .-

R. D. B. - A. L. A.
AGENZIA DI BARI
IL CONSULENTE TECNICO
Dott. ing. Gerardo Spallone



ACCOMANDITA LATERIZI ADRIATICA - PESCARA

Concessionaria brevetti R. D. B. - Piacenza

DESCRIZIONE	Simboli	Unità di misura	$l = m. 4,90$
Momento flettente	M	Kgcm.	96.240
Altezza totale del solaio	H	cm.	33
Altezza utile del solaio	h	cm.	30
Larghezza soletta	b	cm.	80
Diametro dei ferri tesi	ϕ	mm.	$(4\phi 5 + 1\phi 8 + 1\phi 10) = \text{monconi } 1\phi 10 + 1\phi 8$ per estremo.
Sezione dei ferri tesi	F	cmq.	2,08
Asse neutro			
$\frac{m \cdot F}{b} \left[-1 + \sqrt{1 + \frac{b \cdot h}{5 F}} \right]$	x	cm.	3,70
Distanza fra i centri di compressione e di tensione			
$h - \frac{x}{3}$	z	cm.	28,77
Compressione $\frac{2 \cdot M}{b \cdot x \cdot z}$	σ_c	Kg/cmq.	23,00
Tensione armatura $\frac{M}{F \cdot z}$	σ_f	»	1636

R. D. B. A.C.A.
AGENZIA DI BARI
IL CC. ... TECNICO
... Ing. Gerardo Lualaba



ACCOMANDITA LATERIZI ADRIATICA - PESCARA

Concessionaria brevetti R. D. B. - Piacenza

DESCRIZIONE	Simboli	Unità di misura	$l = m. 4,50$
Momento flettente	M	Kgcm.	81.168
Altezza totale del solaio	H	cm.	33
Altezza utile del solaio	h	cm.	30
Larghezza soletta	b	cm.	88
Diametro dei ferri tesi	ϕ	mm.	$(4\phi 4 + 1\phi 10 + 1\phi 8) = \text{monconi } 1\phi 10 + 1\phi 7$ per estremo.
Sezione dei ferri tesi	F	cmq.	1,79
Asse neutro			
$\frac{m \cdot F}{b} \left[-1 + \sqrt{1 + \frac{b \cdot h}{5 F}} \right]$	x	cm.	3,58
Distanza fra i centri di compressione e di tensione			
$h - \frac{x}{3}$	z	cm.	28,81
Compressione $\frac{2 \cdot M}{b \cdot x \cdot z}$	σ_c	Kg/cmq.	19,67
Tensione armatura $\frac{M}{F \cdot z}$	σ_f	»	1573

R. D. B. - A. L. A.
AGENZIA DI BARI
IL CONSIGLIO TECNICO
(Dott. ing. Gerardo Avallone)