

VERIFICHE DI STABILITA' DEL SOLAIO ARENA B 16,5 CON SOVRASTANTE
SOLETTA COLLABORANTE IN CALCESTRUZZO SPESSA cm. 4 .■

ANALISI DEI CARICHI

Peso proprio del solaio + soletta	= Kg/mq.	223.■
Sovraccarico permanente	= "	80.■
" accidentale	= "	250.■
Carico totale riferito al mq.	= Kg/mq.	553.■

Carico per unita' di lunghezza $553 \times 0,66 \dots p = \text{Kg/ml. } 365.■$

CONDIZIONI DI VINCOLO: semincastro

LUCE m. 4,90

MOMENTO FLETTENTE MASSIMO

$$M = \pm \frac{1}{12} 365 \times \overline{4,90}^2 = \text{Kg.cm. } 73.030$$

LUCE m. 4,50

MOMENTO FLETTENTE MASSIMO

$$M = \pm \frac{1}{12} 365 \times \overline{4,50}^2 = \text{Kg.cm. } 61.593$$

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 Lualaba)



ACCOMANDITA LATERIZI ADRIATICA - PESCARA

Concessionaria brevetti R. D. B. - Piacenza

DESCRIZIONE	Simboli	Unità di misura	$l = m. 4,90$
Momento flettente	M	Kgcm.	73.030
Altezza totale del solaio	H	cm.	20,5
Altezza utile del solaio	h	cm.	18
Larghezza soletta	b	cm.	66
Diametro dei ferri tesi	ϕ	mm.	(2 ϕ 7+1 ϕ 10+1 ϕ 12) = monconi 2 ϕ 7 per estremo.
Sezione dei ferri tesi	F	cmq.	2,69
Asse neutro			
$\frac{m \cdot F}{b} \left[-1 + \sqrt{1 + \frac{b \cdot h}{5 F}} \right]$	x	cm.	3,44
Distanza fra i centri di compressione e di tensione			
$h - \frac{x}{3}$	z	cm.	16,86
Compressione $\frac{2 \cdot M}{b \cdot x \cdot z}$	σ_c	Kg/cmq.	38,15
Tensione armatura $\frac{M}{F \cdot z}$	σ_f	»	1610

R. D. B. - A. L. A.
AGENZIA DI BARI
IL CONSULENTE TECNICO
(Ing. Gerardo L. Lelione)



ACCOMANDITA LATERIZI ADRIATICA - PESCARA

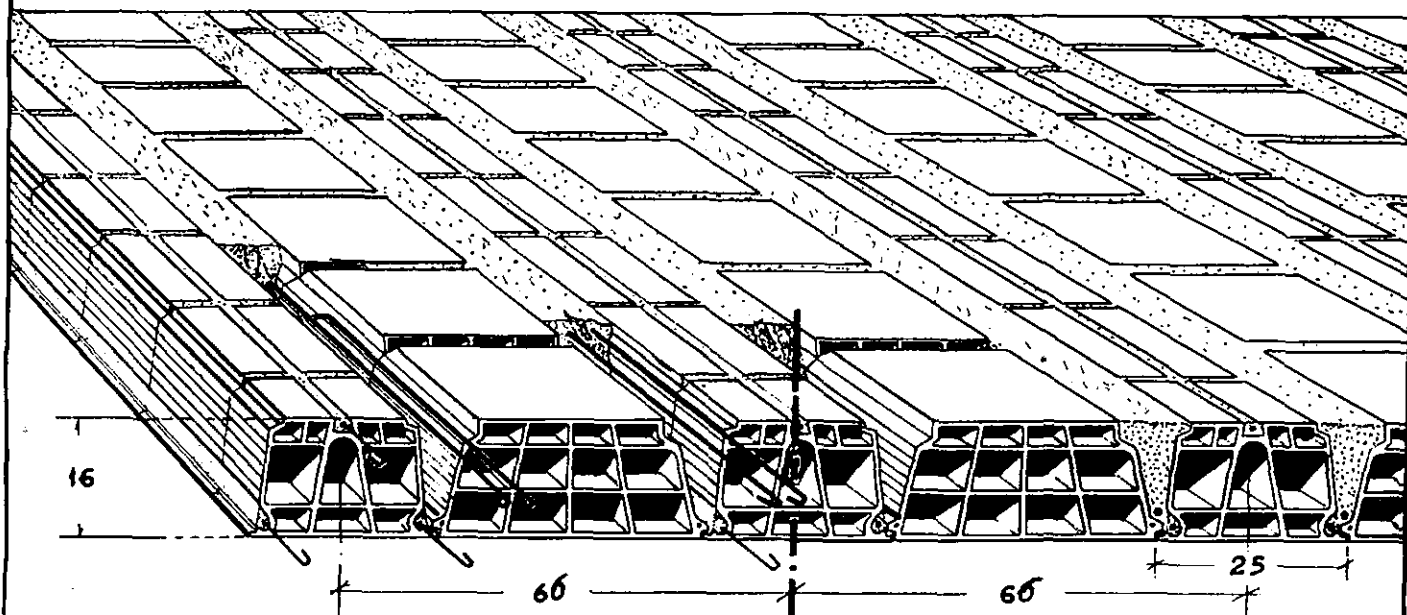
Concessionaria brevetti R. D. B. - Piacenza

DESCRIZIONE	Simboli	Unità di misura	$l = m. 4,50$
Momento flettente	M	Kgcm.	61.593
Altezza totale del solaio	H	cm.	20,5
Altezza utile del solaio	h	cm.	18
Larghezza soletta	b	cm.	66
Diametro dei ferri tesi	ϕ	mm.	(2 ϕ 7 + 2 ϕ 10) = monconi 2 ϕ 7 per estremo.
Sezione dei ferri tesi	F	cmq.	2,34
Asse neutro			
$\frac{m \cdot F}{b} \left[-1 + \sqrt{1 + \frac{b \cdot h}{5 F}} \right]$	x	cm.	3,24
Distanza fra i centri di compressione e di tensione			
$h - \frac{x}{3}$	z	cm.	16,92
Compressione $\frac{2 \cdot M}{b \cdot x \cdot z}$	σ_c	Kg/cmq.	34,04
Tensione armatura $\frac{M}{F \cdot z}$	σ_f	"	1555

R. D. B. - A. L. A.
AGENZIA DI BARI
IL CENTRO TECNICO
(Dall'ing. G. Lualaba)

SOLAIO ARENA "B."

RRR
ERREDIBI
PIACENZA



SEZIONE ALL'APPOGGIO

SEZIONE IN MEZZERIA

C A R A T T E R I S T I C H E				
Descrizione	Unità di misura	ARENA B 12	ARENA B 16	ARENA B 20
Peso laterizio sciolto: travi blocchi intermedi	Kg/ml	11,50	15	17,50
	Kg/mq	19,00	25	29,00
	Kg/mq	30,50	41	44,00
Peso travi confezionate	Kg/ml	17,50	21	23,50
	Kg/mq	29,00	35	39,00
Conglomerato per nervature	l/mq	19	26	33
Peso solaio in opera	Kg/mq	105	135	160

Disegno 1930
D.B. 23-58
Disegnato R. S. G.

Impresa L U I G I C A P E T O = LECCE =

XW XW

I N P S - BRINDISI

XXXXXXXXXXXXXXXXXXXXXXXXXXXX