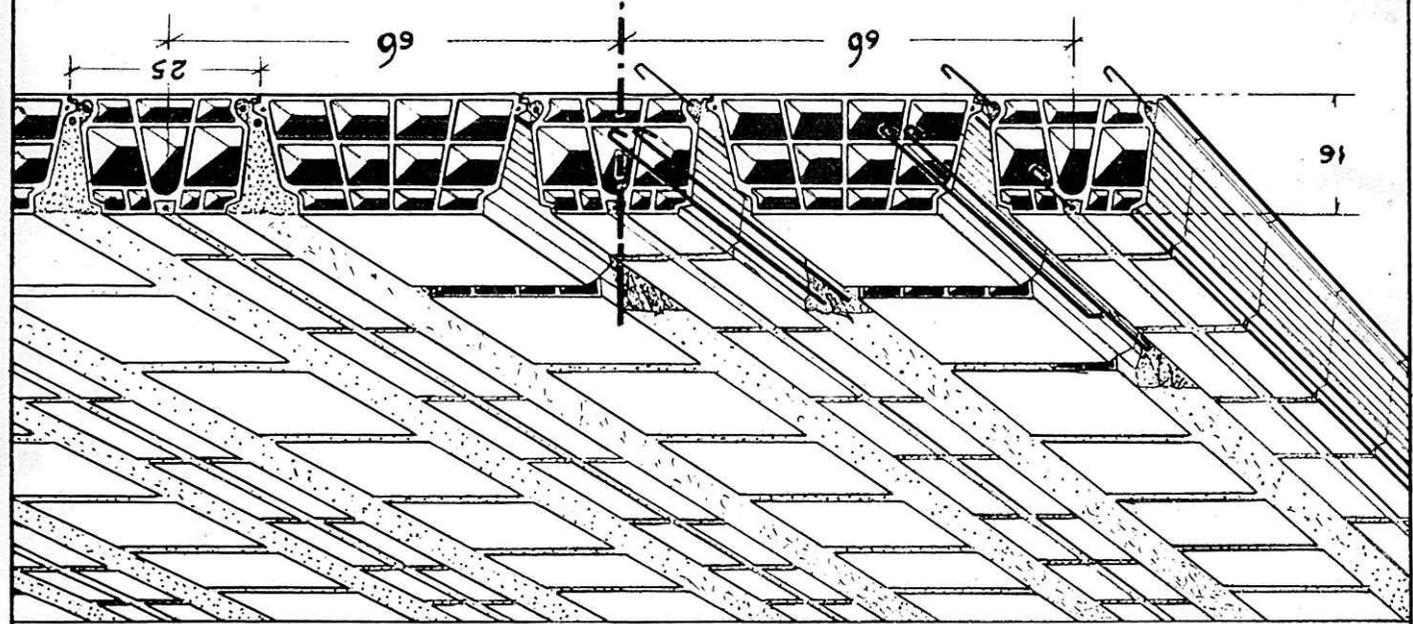


C A R A T T E R I S T I C H E				
D e s c r i z i o n e				
Unita' di misura	ARENA B	ARENA B	ARENA B	ARENA B
12	16	20		
Peso laterizio sciolto:				
kg/ml	41,50	45	17,50	
kg/mq	19,00	25	29,00	
travi				
bloccchi intermedi				
kg/mq	30,50	41	44,00	
kg/ml	17,50	21	23,50	
kg/mq	29,00	35	39,00	
Peso travi confezionate				
Conglomerato per nervature				
l/mq	49	26	33	
Peso solaino in opera				
kg/mq	105	135	160	

SEZIONE ALL'APPOGGIO SEZIONE IN MEZZERIA



S O L A I O
ARENA "B"
PIACENZA
ERRIDIBI

MARIO & GUIDO SPAGNUOLO
 BARI - VIA DANTE, 11 - TEL. 16576
 LECCE - VIA CAVOUR, 37 - TEL. 4437

VERIFICHE DI STABILITA' DEL SOIAIO? ARMA B-16,5 - CON SOVRASTANTE SOLETTA COLLABORANTE IN CALCESTRUZZO SPESSA cm. 4 =

ANALISI DEI CARICHI

Peso proprio del soletto + soletta = Kg/mq. 223.
 Sovraccarico permanente = " 130.
 " accidentale = " 250.
 Carico totale riferito al mq. = Kg/mq. 603.
 Carico per unite' di lunghezza 603 x 0,66 = Kg/ml. 397.

CONDIZIONI DI VINCOLO: semincastro

LUCE m. 5,30
 MOMENTO FLESSIONE MASSIMO
 $M = \frac{1}{2} \times 397 \times 5,30 = \text{Kg.cm. } 92.931$

LUCE m. 5,15
 MOMENTO FLESSIONE MASSIMO
 $M = \frac{1}{2} \times 397 \times 5,15 = \text{Kg.cm. } 87.745$

LUCE m. 4,25
 MOMENTO FLESSIONE MASSIMO
 $M = \frac{1}{2} \times 397 \times 4,25 = \text{Kg.cm. } 59.756$

LUCE m. 4,10
 MOMENTO FLESSIONE MASSIMO
 $M = \frac{1}{2} \times 397 \times 4,10 = \text{Kg.cm. } 55.613$

Calcolo Statico Giustificativo
 ad esclusivo uso del professionista abilitato che ha progettato o dirige la costruzione.

R. D. B. ...
 AGENZIA DI BARI
 I CONSULENTE TECNICO

R. D. B.
 A. I. A.
 AGENZIA DI BARI
 IL CONSULENTE TECNICO
 (Dott. ing. Riccardo Quattromeri)

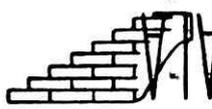
Calcolo Statico Giustificativo
 ad esclusivo uso del professio-
 nista abilitato che ha proget-
 tato o dirige la costruzione.

N.B. = PER L'ARMATURA DEI SOLAI SI PREVEDE L'IMPIEGO DI FONDO AGGIUSTO
 SERRIDURO DEL TIPO Ag. 60 cm.

LUCE m. 3,00
 MOMENTO FLETTENTE MASSIMO
 $M = \frac{1}{2} + \frac{1}{12} \times 397 \times 3,00^2 = \text{Kg.cm. } 29.775$

LUCE m. 3,90
 MOMENTO FLETTENTE MASSIMO
 $M = \frac{1}{2} + \frac{1}{12} \times 397 \times 3,90^2 = \text{Kg.cm. } 50.319$

LUCE m. 4,80
 MOMENTO FLETTENTE MASSIMO
 $M = \frac{1}{2} + \frac{1}{12} \times 397 \times 4,80^2 = \text{Kg.cm. } 52.933$



DESCRIZIONE		Simboli	Unità di misura
Momento flettente	M	Kg./cm.	92.931
Altezza totale del solaio	H	cm.	20,5
Altezza utile del solaio	h	cm.	18
Larghezza soletta	b	cm.	66
Diametro dei ferri tesi	∅	mm.	(2 ∅ 6 + 1 ∅ 12 + 1 ∅ 14) monoc. 2∅6
Sezione dei ferri tesi	F	cmq.	3,24
Asse neutro	x	cm.	3,73
Distanza fra i centri di compressione e di tensione	z	cm.	16,76
Compressione	σ _c	Kg./cmq.	45,04
Tensione armatura	σ _f	,	1711

$$\frac{m \cdot F}{b \cdot h} \left[-1 + \sqrt{1 + \frac{5 F}{b \cdot h}} \right]$$

$$h - \frac{3}{x}$$

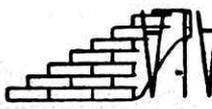
$$\frac{2 \cdot M}{b \cdot x \cdot z}$$

$$\frac{M}{F \cdot z}$$

R. D. B. - A.T.A.
 AGENZIA DI BARI
 IL CONCESSIONARIO
 (Zona Industriale)

[Handwritten signature]

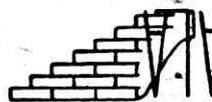
LUCE m. 5,30



DESCRIZIONE		Simboli	Unità di misura
Momento flettente	M	Kg./cm.	87.745
Altezza totale del solaio	H	cm.	20,5
Altezza utile del solaio	h	cm.	18
Larghezza soletta	b	cm.	66
Di diametro dei ferri tesi	∅	mm.	(2∅8 + 1∅10 + 1∅12) monoc. 2∅8
Sezione dei ferri tesi	F	cmq.	2,93
Asse neutro	x	cm.	3,57
Distanza fra i centri di compressione e di tensione	z	cm.	16,81
Compressione	σ _c	Kg./cmq.	44,30
Tensione armatura	σ _f	,	1781

R.D.B. A.L.A.
 AGENZIA LATERIZI
 IL CONSULTOR TECNICO
 (Dott. ing. Gerardo Avallone)

LUCE m. 5,15



DESCRIZIONE		Simboli	Unità di misura
Momento flettente	M	Kg./cm.	59.756
Altezza totale del solaio	H	cm.	20,5
Altezza utile del solaio	h	cm.	18
Larghezza soletta	b	cm.	66
Diámetro dei ferri tesi	ø	mm.	(2ø5 + 2ø10) monc. 2ø5
Sezione dei ferri tesi	F	cmq.	1,96
Asse neutro	x	cm.	3,01
Distanza fra i centri di compressione e di tensione	z	cm.	17,00
Compressione	σ _c	Kg./cmq.	35,38
Tensione armatura	σ _f		1793

$$\text{Tensione armatura } \frac{F}{M} \cdot z$$

$$\text{Compressione } \frac{b \cdot x \cdot z}{2 \cdot M}$$

$$h - \frac{z}{x}$$

$$\frac{m \cdot F}{b} \left[-1 + \sqrt{1 + \frac{5F}{b \cdot h}} \right]$$

R. D. B. - PIAZZA S. BARI
 IL CONSULENTE TECNICO
 (Dati ing. Leonardo Quiliani)



DESCRIZIONE		Simboli	Unità di misura
Momento flettente	M	Kg./cm.	55.613
Altezza totale del solaio	H	cm.	20,5
Altezza utile del solaio	h	cm.	18
Larghezza soletta	b	cm.	66
Diametro dei ferri tesi	Ø	mm.	(2Ø6 + 1Ø8 + 1Ø10)monc.2Ø6
Sezione dei ferri tesi	F	cmq.	1,86
Asse neutro	$\frac{m \cdot F}{b} \left[-1 + \sqrt{1 + \frac{b \cdot F}{5 F \cdot h}} \right]$	cm.	2,92
Distanza fra i centri di compressione e di tensione	z	cm.	17,03
Compressione	$\frac{2 \cdot M}{b \cdot x \cdot z}$	Kg./cmq.	33,88
Tensione armatura	$\frac{F \cdot z}{M}$	°C	1755

R.D.B. - A.L.A.
 AGENZIA DI BARI
 E CENTRI TECNICI
 (Dati per la verifica dell'opera)

LUCE m. 4,10



DESCRIZIONE		Simboli	Unita di misura
Momento flettente	M	Kg./cm.	52.933
Altezza totale del solaio	H	cm.	20,5
Altezza utile del solaio	h	cm.	18
Larghezza soletta	b	cm.	66
Diametro dei ferri tesi	∅	mm.	(2∅7 + 2∅8) MONC. 2∅7
Sezione dei ferri tesi	F	cmq.	1,78
Asse neutro	$\frac{m \cdot F}{b} \left[-1 + \sqrt{1 + \frac{5F}{b \cdot h}} \right]$	cm.	2,85
Distanza fra i centri di compressione e di tensione	z	cm.	17,05
Compressione	$\frac{2 \cdot M}{b \cdot x \cdot z}$	Kg./cmq.	33,01
Tensione armatura	$\frac{M}{z}$	of	1744


 R. D. B. S.p.A.
 CONCESSIONARIA
 LATERIZI ADRIATICI
 PIAZZA S. PIETRO
 20121 PIAZZA

LUCE m. 4,00



DESCRIZIONE		Simboli	Unità di misura
Momento flettente	M	Kg./cm.	50.319
Altezza totale del solaio	H	cm.	20,5
Altezza utile del solaio	h	cm.	18
Larghezza soletta	b	cm.	66
Diámetro dei ferri tesi	∅	mm.	(2∅5 + 1∅8 + 1∅10)monc. 2∅5
Sezione dei ferri tesi	F	cmq.	1,68
Asse neutro	$\frac{m \cdot F}{p} \left[-1 + \sqrt{1 + \frac{5F}{p \cdot h}} \right]$	cm.	2,77
Distanza fra i centri di compressione e di tensione	$h - \frac{3}{x}$	cm.	17,08
Compressione	$\frac{2 \cdot M}{p \cdot x \cdot z}$	Kg./cmq.	32,22
Tensione armatura	$\frac{F}{M} \cdot \frac{z}{z}$	°C	1753

R.D.B. S.p.A. - ALTA
 AGENZIA DI BARI
 I CONSIGLIERI TECNICI
 (Con. sup. presso l'Ufficio)

LUCE m. 3,90



DESCRIZIONE		Simboli	Unita di misura
Momento flettente	M	Kg./cm.	29.775
Altezza totale del solaio	H	cm.	20,5
Altezza utile del solaio	h	cm.	18
Larghezza soletta	b	cm.	66
Diametro dei ferri tesi	∅	mm.	(2∅4 + 2∅7) monc. 2∅4
Sezione dei ferri tesi	F	cmq.	1,02
Asse neutro	x	cm.	0,20
Distanza fra i centri di compressione e di tensione	z	cm.	1,727
Compressione	σ _c	Kg./cmq.	23,74
Tensione armatura	σ _f		1690

$$\text{Tensione armatura } \frac{F \cdot z}{M}$$

$$\text{Compressione } \frac{b \cdot x \cdot z}{2 \cdot M}$$

$$h - \frac{z}{3}$$

$$\frac{m \cdot b}{F} \left[1 + \sqrt{1 + \frac{5F}{b \cdot h}} \right]$$

R.D.B. A.L.A.
 AGENZIA DI BARI
 IL CONSIGLIERE TECNICO
 (Dati per l'opera d'ingegneria)

LUCE m. 3900