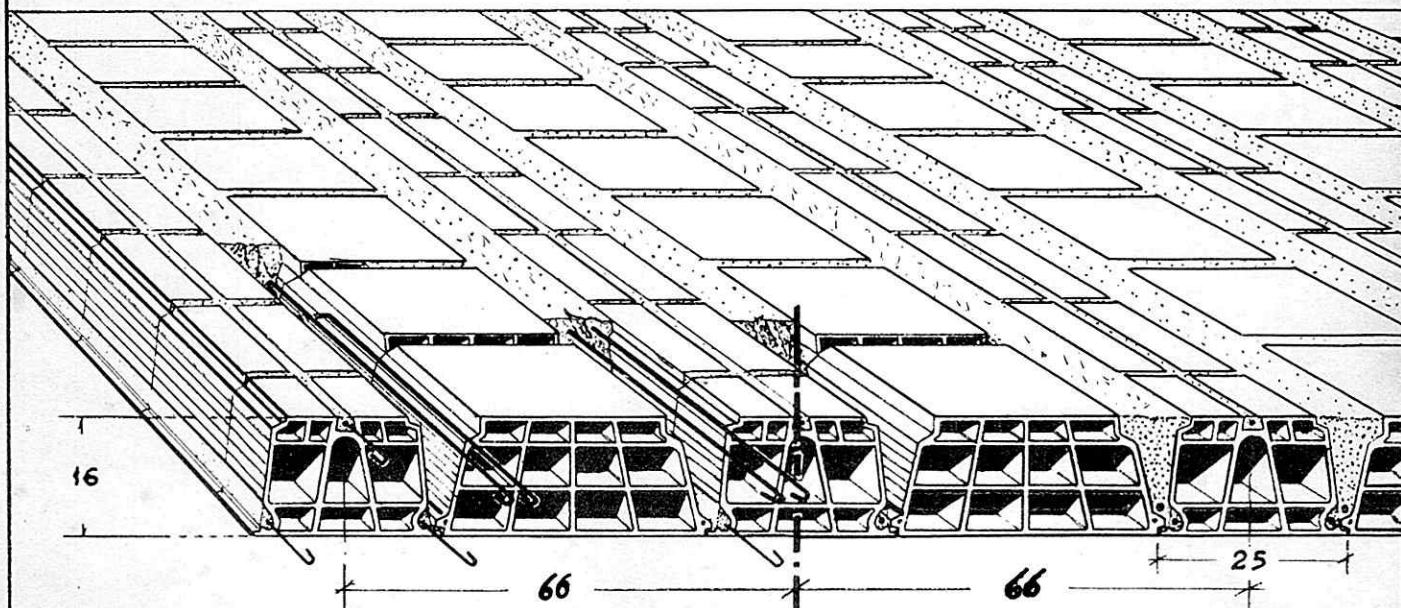


SOLAIO ARENA "B."

ROR
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

Impresa " L A G E N E R A L E C O S T R U Z I O N I "

BRINDISI

[illegible]

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

CARATTERISTICHE DELLA SEZIONE

H = cm. 20,5 = h = cm. 18,5 = b = cm. 66 =

ANALISI DEI CARICHI

Peso proprio del solaio + soletta	= Kg/mq.	223.
Peso pavimento, massetto ed intonaco	= "	100.
Incidenza tramezzi	= "	50.
Sovraccarico accidentale	= "	300.
Carico totale riferito al mq.	= Kg/mq.	673.

Carico per unita' di lunghezza $673 \times 0,66 \text{ .p} = \text{Kg/ml. } 444.$

CONDIZIONI DI VINCOLO: semincastro

LUCE NETTA (interasse) m. 3,65

MOMENTO FLETTENTE MASSIMO

$$M = \pm \frac{1}{12} 444 \times 3,65^2 = \text{Kg.cm. } 49.293$$

Armatura in tondo semiduro F = 1,40 (2Ø5 + 2Ø8)

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

VERIFICHE DI STABILITA'

Distanza dell'asse neutro dal bordo compresso :

$$x = \frac{m F}{b} \left\{ -1 + \sqrt{1 + \frac{b}{4} \frac{h}{F}} \right\} = \text{cm. } 2,33 \quad (m. = 8)$$

Distanza fra i centri di compressione e di trazione :

$$z = h - \frac{x}{3} = \text{cm. } 17,73$$

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

SOLLECITAZIONI UNITARIE MASSIME

Compressione: $\sigma_c = \frac{2 M}{b \times z} = \text{Kg/cmq. } 36,15$

Trazione: $\sigma_f = \frac{M}{F \times z} = \text{Kg/cmq. } 1986$

R. D. B. - A. L. A.
AGENZIA DI BARI
IL CONSULENTE TECNICO

(Dott. ing. Gerardo Avallone)

