

= CALCOLI DI VERIFICA DI STABILITA' DEI SOLAI SAP.12
CON SOVRASTANTE SOLETTA COLLABORANTE DI CALCESTRUZZO
SPESSA cm. 5 =

IMPRESA ANTONIO PICCINNI

B R I N D I S I

INA-CASA = RIONE CASALE = BRINDISI

Bari, Aprile 1950

= VERIFICA DI STABILITA' DEI SOLAI SAP.12 CON SOVRASTANTE
SOLETTA COLLABORANTE IN CALCESTRUZZO DA cm. 5 =

= ANALISI DEI CARICHI:

Peso proprio del solaio SAP.12	= Kg. 110 mq.
Peso soletta in calcestruzzo	= " 125 "
Peso pavimento	= " 70 "
Sovraccarico acciden.unifor.distribuito =	" 250 "

Carico totale P riferito alla striscia
di solaio larga un metro = Kg. 555 mq.
=====

= CONDIZIONI DI VINCOLO: Semincastro

= LUCE NETTA: ml. 4,20

= MOMENTO FLETTENTE MASSIMO:

$$M = + \frac{555 \times 4,20^2}{12} \times 1,05 = 85.664 \text{ Kg/cm.}$$

= Ogni trave SAP.12 sarà armata superiormente con 2 $\emptyset$ 2
ed inferiormente con 3 $\emptyset$ 4, ponendo agli incastri N°
2 spezzoni superiori $\emptyset$ 5 per ogni estremo.

= VERIFICA DI STABILITA'

Come si rileva dall'alligata Ficerca grafica, i momen
ti resistenti sono pari a:

$$W_c = 2106,46 \text{ Kgc.} \quad W_f = 51,24 \text{ cmc.}$$

per cui si hanno le seguenti sollecitazioni unitarie
massime:

$$\text{Compressione: } 6c = \frac{M}{W_c} = 40,66 \text{ Kg/cmq.}$$

$$\text{Tensione: } 6f = \frac{M}{W_f} = 1671 \text{ Kg/cmq.}$$

= Sulla luce di ml. 4,50 si ha:

= MOMENTO FLETTENTE MASSIMO:

$$M = + \frac{555 \times 4,50^2}{12} \times 1,05 = 98.338 \text{ Kg/cm.}$$

= Ogni trave SAP.12 sarà armata superiormente con 2 ϕ 2 ed inferiormente con 2 ϕ 4 + 1 ϕ 5, ponendo agli incastri N° 1 spezzone superiore ϕ 7 per ogni estremo.

= VERIFICA DI STABILITA'

I momenti resistenti corrispondenti alla suddetta armatura sono pari a:

$$W_c = 2205,18 \text{ cmc.}$$

$$W_f = 57,70 \text{ cmc.}$$

per cui si hanno le seguenti sollecitazioni unitarie massime:

$$\text{Compressione: } 6c = \frac{M}{W_c} = 44,59 \text{ Kg/cm}^2.$$

$$\text{Tensione: } 6f = \frac{M}{W_f} = 1704 \text{ Kg/cm}^2.$$

Bari, Aprile 1950.

DETERMINAZIONE GRAFICA MOMENTO D'INERZIA

SAP 12

errubi
PIACENZA

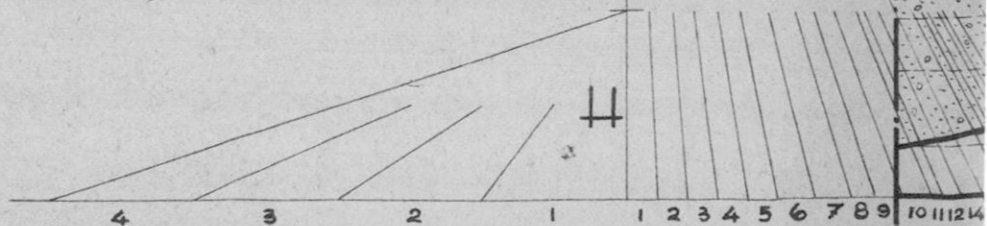
Armadura inferiore	Area poligono A in cmq.	5-5x24A 4-250Acm.	Zc cm.	Zf cm.	$W_c = \frac{J}{Zc}$	$W_f = \frac{J}{Zf}$
3 Ø 1.8	15.86	3965	2.60	13.60	1525.00	29.15
3 Ø 2.2	17.23	4308.75	2.67	13.53	1613.76	31.84
3 Ø 2.5	18.42	4605.0	2.73	13.47	1686.80	34.18
3 Ø 2.8	19.78	4945.0	2.80	13.40	1766.07	36.90
3 Ø 3	20.64	5160.0	2.85	13.35	1810.52	38.65
3 Ø 3.3	22.38	5595.0	2.95	13.25	1896.61	42.22
3 Ø 4	26.71	6677.5	3.17	13.03	2106.46	51.24
3 Ø 5	33.56	8390.0	3.51	12.69	2390.31	66.11
3 Ø 6	41.77	10442.5	3.87	12.33	2698.32	84.69
4 Ø 6	49.99	12497.5	4.22	11.98	2961.49	104.31

I momenti d'inerzia e i momenti resistenti sono riferiti ad una striscia di solaio larga 1m. (5 travi).

3 Ø 1.8
3 Ø 2.2
3 Ø 2.5
3 Ø 2.8
3 Ø 3
3 Ø 3.3
3 Ø 4
3 Ø 5
3 Ø 6
4 Ø 6

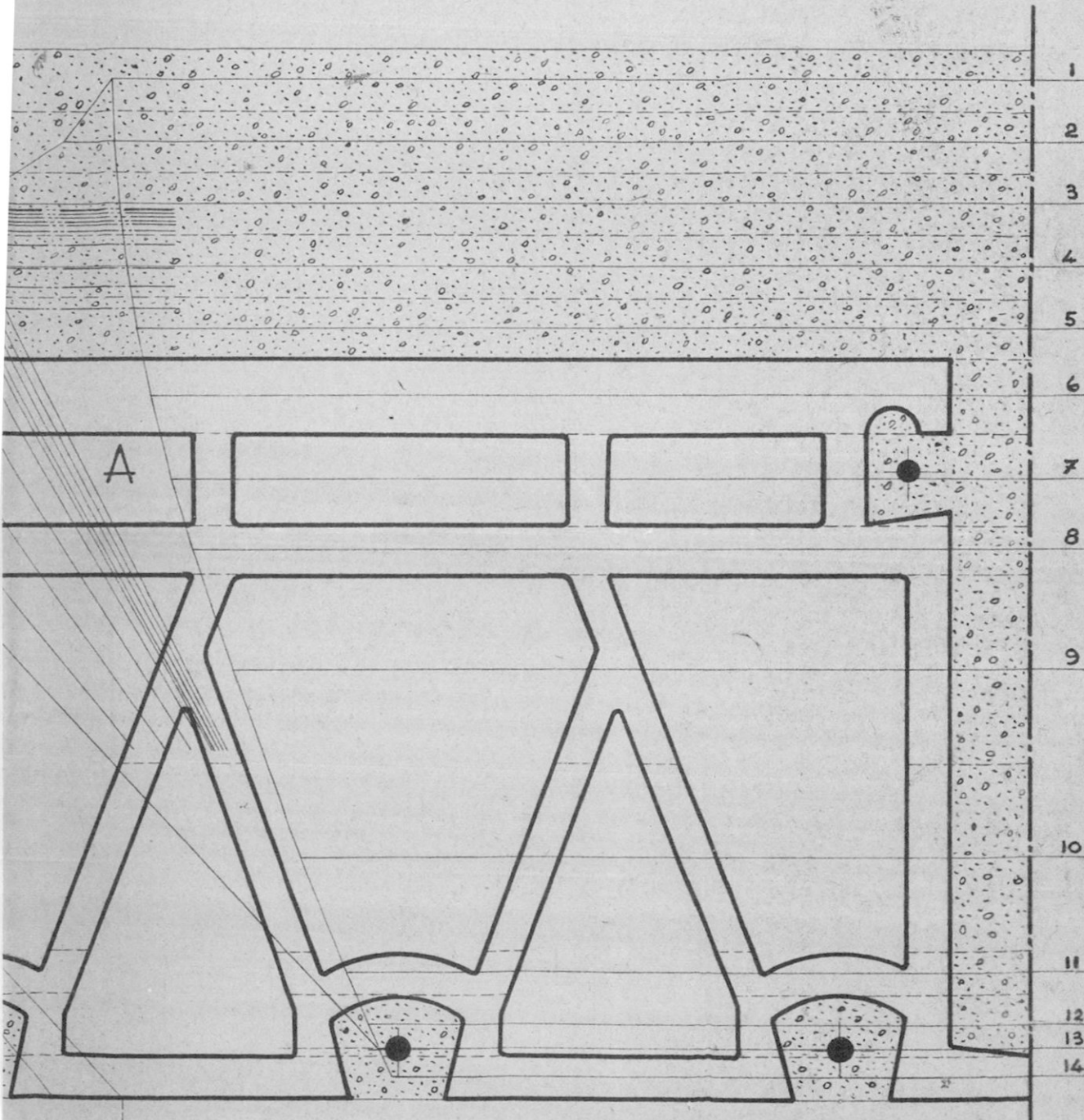
4H

H



1 mm = 1 cmq.

1



• SEZIONE AL VERO •

85
86 486
ESA

MOD. U