

Impresa: PROTINO Geom. ORONZO - BRINDISI Corpo C-D (q. +14,90)

CALCOLO STATICO ESEMPLIFICATIVO DEL SOLAIO C/SAP LATERIZIO H=16,5(+4)

ANALISI DEI CARICHI

Peso proprio solaio in opera	Kg/mq.	230
Sovraccarico permanente	" "	300
Totale carico permanente	Kg/mq.	530
Sovraccarico accidentale	" "	250
Carico complessivo P =	Kg/mq.	780

CARATTERISTICHE DELLA SEZIONE

Altezza totale	H = cm.	20,5
Altezza utile	h = cm.	19
Larghezza sezione	b = cm.	50

Carico di calcolo riferito all'interasse del solaio: $p = P \cdot b$ = Kg/ml. 390

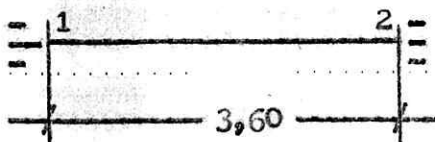
MOMENTI FLETTENTI MASSIMI

I momenti flettenti massimi, a tutto vantaggio della stabilità, sono stati calcolati come segue:

$$M = \pm 1/12 p l^2$$

Dott. Ing. LUIGI CIANCABILLA
N. 142 Ord. Ing. Prov. di Pescara

SCHEMA STRUTTURALE



SIMBOLOGIA		M_{1-2}	$M_1 = M_2$
M	Kgcm.	+42.120	-42.120
ϕ	mm.	406	307
F	cmq.	1,13	1,15
$x = \frac{mF}{b} \left[-1 + \sqrt{1 + \frac{2bh}{mF}} \right]$	cm.	2,72	2,74
$z = h - \frac{x}{3}$	cm.	18,09	18,09
$\sigma_c = \frac{2 M}{b \cdot x \cdot z}$	Kg/cmq.	34,24	33,99
$\sigma_r = \frac{M}{F \cdot z}$	Kg/cmq.	2060	2025

Impresa: PRATINO Geom. ORONZO - BRINDISI Corpo C-D (q. +14,90)

CALCOLO STATICO ESEMPLIFICATIVO DEL SOLAIO C/SAP LATERIZIO H/20(+4)

ANALISI DEI CARICHI

Peso proprio solaio in opera	Kg/mq.	250
Sovraccarico permanente	" "	300
Totale carico permanente	Kg/mq.	550
Sovraccarico accidentale	" "	250
Carico complessivo P =	Kg/mq.	800

CARATTERISTICHE DELLA SEZIONE

Altezza totale	H = cm.	24
Altezza utile	h = cm.	22,50
Larghezza sezione	b = cm.	50

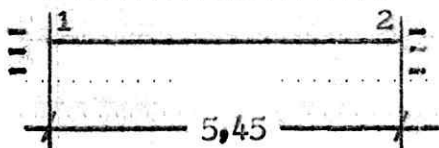
Carico di calcolo riferito all'interasse del solaio: $p = P \cdot b$ = Kg/ml. 400

MOMENTI FLETTENTI MASSIMI

I momenti flettenti massimi, a tutto vantaggio della stabilità, sono stati calcolati come segue:

$$M = \pm 1/12 p l^2$$

SCHEMA STRUTTURALE



Dott. Ing. LUIGI CIANCABILLA
N. 142 Ord. Ing. Prov. di Pescara

SIMBOLOGIA		M_{1-2}	$M_1 = M_2$
M	Kgem.	+99.008	-99.008
$\varnothing$	mm.	307+2010	3010
F	cmq.	2,34	2,36
$x = \frac{mF}{b} \left[-1 + \sqrt{1 + \frac{2bh}{mF}} \right]$	cm.	4,14	4,16
$z = h - \frac{x}{3}$	cm.	21,12	21,11
$\sigma_c = \frac{2 M}{b \cdot x \cdot z}$	Kg/cmq.	45,29	45,10
$\sigma_r = \frac{M}{F \cdot z}$	Kg/cmq.	2003	1987

Impresa: PROTINO Geom. ORANZO - BRINDISI Corpo C-D (q. +8,30 e +11,50)

CALCOLO STATICO ESEMPLIFICATIVO DEL SOLAIO C/SAP LATERIZIO H = 16,5(+4)

ANALISI DEI CARICHI

Peso proprio solaio in opera	Kg/mq. 230
Sovraccarico permanente	» » 200
Totale carico permanente	Kg/mq. 430
Sovraccarico accidentale	» » 250
Carico complessivo P =	Kg/mq. 680

CARATTERISTICHE DELLA SEZIONE

Altezza totale	H = cm. 20,50
Altezza utile	h = cm. 19
Larghezza sezione	b = cm. 50

Carico di calcolo riferito all'interasse del solaio: $p = P \cdot b$ = Kg/ml. 340

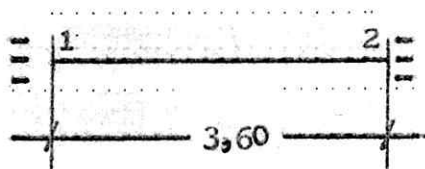
MOMENTI FLETTENTI MASSIMI

I momenti flettenti massimi, a tutto vantaggio della stabilità, sono stati calcolati come segue:

$$M = \pm \frac{1}{12} p l^2$$

SCHEMA STRUTTURALE

Dott. Ing. LUIGI CIANCABILLA
N. 142 Ord. Ing. Prov. di Pescara



SIMBOLOGIA		M_{1-2}	$M_1 = M_2$
M	Kgem.	+36.720	+36.720
$\emptyset$	mm.	206-205	208
F	cmq.	0,95	1,00
$x = \frac{mF}{b} \left[-1 + \sqrt{1 + \frac{2bh}{mF}} \right]$	cm.	2,50	2,57
$z = h - \frac{x}{3}$	cm.	18,17	18,14
$\sigma_c = \frac{2 M}{b \cdot x \cdot z}$	Kg/cmq.	32,33	31,51
$\sigma_f = \frac{M}{F \cdot z}$	Kg/cmq.	2127	2024

Impresa: PROTINO Geom. ORONZO - BRINDISI Corpo C-D (0.+8,30 e +11,50)

CALCOLO STATICO ESEMPLIFICATIVO DEL SOLAIO C/SAP LATERIZIO H=20(+4)

ANALISI DEI CARICHI

Peso proprio solaio in opera	Kg/mq.	250
Sovraccarico permanente	" "	200
Totale carico permanente	Kg/mq.	450
Sovraccarico accidentale	" "	250
Carico complessivo P =	Kg/mq.	700

CARATTERISTICHE DELLA SEZIONE

Altezza totale	H = cm.	24
Altezza utile	h = cm.	22,50
Larghezza sezione	b = cm.	50

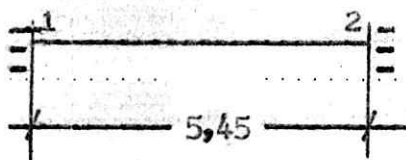
Carico di calcolo riferito all'interasse del solaio: $p = P \cdot b$ = Kg/ml. 350

MOMENTI FLETTENTI MASSIMI

I momenti flettenti massimi, a tutto vantaggio della stabilità, sono stati calcolati come segue:

$$M = \frac{1}{12} p l^2$$

SCHEMA STRUTTURALE



Doit. Ing. LUIGI CIANCABILLA
N. 142 Ord. Ing. Prov. di Pescara

SIMBOLOGIA		M_{1-2}	$M_1 = M_2$
M	Kgcm.	+86.632	-86.632
$\varnothing$	mm.	408	108+2010
F	cmq.	2,00	2,07
$x = \frac{mF}{b} \left[-1 + \sqrt{1 + \frac{2bh}{mF}} \right]$	cm.	3,86	3,92
$z = h - \frac{x}{3}$	cm.	21,21	21,19
$\sigma_c = \frac{2M}{b \cdot x \cdot z}$	Kg/cmq.	42,32	41,72
$\sigma_f = \frac{M}{F \cdot z}$	Kg/cmq.	2042	1975