

COSTRUZIONE ALLOGGI POPOLARI IN BRINDISI (Rione Boz-
zano) - LOTTO A/B - ISTITUTO AUTONOMO CASE POPOLARI BR

RELAZIONE DI CALCOLO DELLE STRUTTURE

Il calcolo delle strutture delle costruzioni in ogget-
to è stato impostato sullo schema dei telai rigidi
trave-pilastro, secondo il metodo della Scienza delle
Costruzioni.-

Tali telai sono impostati su travi di fondazione ap-
poggiati su terreno sabbioso alla quota di circa mt.
2,60 sotto il piano di campagna.

Si è dimensionata la struttura di fondazione in modo
che non venga superata la tensione ammissibile di 1,5
Kg/cmq.. Le travi rovesce hanno una elevata rigidità
e le sollecitazioni sono state calcolate con lossche
ma di trave rigida su suolo elastico.

I solai, collegati alla struttura portante con vinco-
lo sem incastrato, sono del tipo prefabbricato con
travetti precompressi e pignatte in laterizio; l'al-
tezza è di cm.20 più una caldana collaborante di cm.
5 per un totale di cm.25.-

ANALISI DEI CARICHI:

- Solaio: peso proprio

300 Kg/mq.

sovraccarico permanente 110 Kg/mq.

incidenza tramezzi

140 Kg/mq.

sovraccarico accidentale 250 Kg/mq.

EDIL SAR TOM s.r.l.
L'Amministratore Unico



Usc. - Valenti-



REGIONE PUGLIA

UFFICIO DEL GENIO CIVILE DI BRINDISI

Si attesta che copia del presente atto
risulta depositato presso questo ufficio
ai sensi della legge 5-11-1971 n. 1086.

Brindisi, li

24 GIU 1987

IL FUNZIONARIO ADDETTO

IL COORDINATORE DELL'UFFICIO
(Ing. Francesco Santostasi)

totale

800 Kg/mq.

Per i balconi e le scale verrà considerato lo stesso peso totale in quanto il maggiore sovraccarico accidentale (400) viene compensato dalla mancanza di tramezzature.

MURATURE DI TOMPAGNO in blocchi termici da cm.37, compreso l'intonaco sulle due facciate: 900 Kg/ml.

TRAMEZZATURE in tufelle, comp. inton. 620 Kg/ml.

BLOCCHI in calcastruzzo da cm.20, 810 Kg/ml.

CALCOLO DELLE FONDAZIONI

$$X=4.45$$

$$M=-45.48$$

$$TS=-3.36$$

TRAVE RIGIDA

$$X=5.70$$

SU SUOLO ELASTICO

$$K=-27.95$$

$$TS=31.31$$

$$L=5.95$$

$$B=2.00$$

$$X=7.83$$

$$N=4.00$$

$$M=-78.62$$

$$TS=6.29$$

$$F1.=48.00$$

$$X1.=$$

$$X=9.95$$

$$F2.=73.00$$

$$M=7.58E-7$$

$$X2.=3.20$$

$$TS=68.00$$

$$F3.=85.00$$

X3=5.78

F4=68.00

X4=9.95

TRAVE RIGIDA

SU SUOLO ELASTICO

R=274.00

e=0.12

sig=12.81

sig=14.72

L=6.55

B=1.88

H=3.00

X=0.00

N=0.00

TS=0.00

F1=30.00

X1=0.00

F2=67.00

X2=3.15

F3=46.00

X3=6.55

X=1.60

M=43.74

TS=-6.51

R=143.00

e=0.31

X=3.28

M=-20.30

TS=35.97

sig=8.71

sig=15.55

X=1.55

M=-40.26

TS=-6.95

X=0.00

M=0.00

TS=0.00

X=1.58

M=-26.58

TS=-2.98

X=3.10

M=-21.56

TS=31.09

X=3.15

M=-6.94

TS=28.70

X=4.58

M=-37.50

TS=7.30

X=4.85

M=-39.30

TS=1.14

X=6.05

M=0.04

TS=43.50

X=6.55

M=3.00

TS=46.00

X=7.88

M=7.52

TS=18.30

X=9.70

EDILA SAR - TOM s.r.l.
L'Amministratore Unico



TRAVE RIGIDA
SUL SUOLO ELASTICO

X=9.70
M=66.74
TS=63.09

L=22.00
B=1.88
N=8.00

X=11.00
H=46.00
TS=1.00E-7

F1=45.00
X1=0.00
F2.=60.00
X2.=3.10
F3.=70.00
X3.=6.05
F4.=95.700
X4.=9.70
F5.=95.00
X5.=12.30
F6=70.00
X6=15.95
F7=60.00
X7=18.90
F8=45.00
X8=22.00

X=12.30
K=66.74
TS=31.91
X=14.13
M=-7.52
TS=-18.30

X=15.95
K=-0.04
TS=26.50

X=17.43
K=-37.50
TS=-7.30

X=18.90
M=-21.56
TS=28.91

sig.a=13,64
sig.b=13,64

X=20,45
M=-40,26
TS=6,95

X =0,00
M =0'00
TS=0;00

X=22,00
M=0,00
TS=45,00

TRAVE RIGIDA
SU SUOLO ELASTICO

X=9,70
M=-30,15
TS=71,00

L=22,00
B= 2,00
H=8,00
F1=65,00
X1=0,00
F2=75,00
X2=3,10
F3=80,00
X3=5,75
F4=110,00

X=11,00
M=-55,50
X=12,30
M=-30,15
TS=39,00

X=14,28
M=-111,87

X4=9,70
X4=9,70
F5=110,00
X5=12,30
F6=80,90
X6=16,25
F7=75,00
X7=18,90
F8=65,00
X8=22,00
R=660²00
e=0,00

sig.a=16,00
sig.b=15,00

X=0,00
M=0,00
TS=0,00

X=1,55
M=-64,71
TS=-18,50

X=3,10
M=-57,35
TS=28,00

X=4,43
M=-93,29
TS=-7,25

X=5,75
M=-76,56
TS=32,50

X=7,73
M=-111,87
TS=11,75

F1=45,00
X1=0,00
F2=65,00
X2=3,10
F3=80,00
X3=6,95
F4=85,00
X4=11,00
F5=80,00
X5=15,85
F6=65,00

TS=-11,75

X=16,25
M=-76,56
TS=47,50

X=17,58
M=-93,29
T6=7,25

X=18,90
M=-57,35
TS=47,00

X=20,45
M=-64,71
TS=18,50

X=22,00
M=0,00
TS=65,00

TRAVE RIGIDA
SU SUOLO ELASTICO

L=22,00
B=1,88
H=7,00

X=16,98
M=-84,40
TS=3,79

X=18,90
M=-37,94
TS=44,48

X=20,45
M=-44,36

EDIL SAR - TOM s.r.l.
L'Amministratore Unico



veg. - Valentini

X6=65.00

TS=12.24

F7=45.00

X6=18.90

X=22.00

X7=22.00

M=0.00

TS=45.00

R=465.00

e=0.00

sigu=11.74

sigb=11.74

X=0.00

M=0.00

TS=0.00

X=1.55

K=-44.36

TS=-12.24

X=3.10

M=-37.94

TS=20.52

X=5.03

M=-84.40

TS=-3.79

X=6.95

H=-52.53

TS=36.90

X=8.98

M=-96.48

TS=-8.38

X=11.00

M=-53.75

TS=42.58

X=13.83

K=-96.46

TS=8.38

X=15.85

M=-52.53

TS=43.10

	TRAVE RIGIDA	
	SU SUOLO ELASTICO	
TRAVE RIGIDA	L=9.95	
	B=2.00	
	H=4.00	
SU SUOLO ELASTICO	F1=69.00	
L=11.95	X1=0.00	
B=2.00	F2=73.00	
H=4.00	X2=3.20	
	F3=85.00	
F1=69.00	X3=5.78	
X1=1.00	F4=98.00	
F2=73.00	X4=9.95	
X2=4.28		
F3=85.00		
X3=6.70	R=325.00	
F4=98.00	e=8.23	
X4=10.95		
	sigma=14.02	
R=325.00	sigb=18.64	
e=0.23		
sigma=11.99	X=0.00	
sigb=15.20	M=0.00	
	TS=0.00	
X=1.00	X=1.60	
M=12.08	M=-73.88	
TS=24.26	TS=-22.95	
X=2.68	X=3.28	
M=-27.74	M=-72.12	
TS=-4.81	TS=25.48	
X=4.20	X=4.45	
M=-2.58	H=-107.04	
TS=36.49	TS=-8.03	
X=5.45	X=5.70	
M=-27.54	H=-91.63	
TS=-3.28	TS=32.92	
X=6.70	X=7.83	
M=-10.45	H=-125.55	
TS=30.78	TS=20.86	
X=8.83	X=9.95	

M=-62.53
TS=5.61

M=1.00E-7
TS=98.00

X=10.95
H=15.11
TS=67.86

CALCOLO DELLE TRAVI IN ELEVAZIONE

H=7.00
M1=2.160.00
M8=2.160.00

TRAVE CONTINUA
TRAVE CONTINUA CAMPATE
INERZIA VARIABILE

L1=2.95
I1=1.00
Q1=4.800.00
L2=2.50
I2=1.00
Q2=4.800.00
L3=4.10
I3=1.00
Q3=4.200.00
L4=2.60
I4=1.00
Q4=1.000.00
L5=4.10
I5=1.00
Q5=4.200.00
L6=2.50
I6=1.00
Q6=4.800.00
L7=2.95
I7=1.00
Q7=4.800.00

N=7.00
M1=1.395.00
M8=1.395.00

L1=2.95
I1=1.00
Q1=3.100.00
L2=2.95
I2=1.00
Q2=3.100.00
L3=3.65
I3=1.00
Q3=3.700.00
L4=2.68
I4=1.00
Q4=3.700.00
L5=3.65
I5=1.00
Q5=3.700.00
L6=2.95
I6=1.00
Q6=3.100.00
L7=2.95
I7=1.00
Q7=3.100.00

M1=2.1600.00
M2=-2.742.56
M3=5.316.37
M4=3.435.24
M5=-3435.24
M6=-5.316.37
M7=-2.742.56
M8=2.160.00

M1=-1.395.00
M2=-2.135.00
M3=-3.553.86
M4=-3.196.44

M102=2.774.28
M203=-16906
M304=4.47458
M405=-2.590.24

M5=-3.196.44
M6=-3.553.86
M7=-2.135.00
M8=-1.395.00

M506=-2.598.24
M607=-169.06
M708=2.774.28

MI02=1.617.37
M203=565.10
M304=2.787.80
M405=-69.94
M506=2.787.80
M607=565.10
M708=1.617.37
N=6.00
H1=1.440.00
H7=1.440.00

N=3.00
H1=2.168.00
H4=3.530.00

L1=2.95
I1=1.00
Q1=3.200.00
L2=3.85
I2=1.00
Q2=3.500.00
L3=4.85
I3=1.00
Q3=3.500.00
L4=4.05
I4=1.00
Q4=3.500.00
L5=3.85
I5=1.00
Q5=3.500.00
L6=2.95
I6=1.00
Q6=3.200.00

L1=2.95
I1=1.00
Q1=4.800.00
L2=2.50
I2=1.00
Q2=4.800.00
L3=4.10
I3=1.00
Q3=4.200.00

M1=-2.160.00
M2=-2.749.62
M3=-5.285.61
M4=-3.538.00

M102=2.778.85
M203=-160.42
M304=4.439.27

M1=-1.440.00
M2=-3.524.79
M3=-4.749.62
M4=-4.480.28
M5=-4.749.62
M6=-3.524.79
M7=-1.440.00

M102=1.076.64
M203=2.362.10
M304=2.400.66
M405=2.00.66
M506=2.362.10
M607=1.076.64

TRAVE CONTINUA
TRAVE CONTINUA CAMPATE
INERZIA VARIABILE

N=2.0000
K1=1.638.0000
M3=2.658.00

L1=3.20
I1=1.00
Q1=3.200.00
L2=3.40
I2=1.00
Q2=4.600.00

K1=-1.638.80
K2=-4.326.42
K3=-2.658.00

K1 =1.223.24
K283=3.188.82

K=2.00
K1=1.880.00
K3=1.685.00

I1=5.68
I=1.00
G1=1.200.06
L2=5.30
I2=1.00
Q2=1.200.00

K1=-1.880.00
K2=-3.572.91
K3=-1.685.00
K102=2.015.62
K203=1.632.41

K=3.88.
M1=2.457.00
M4=3.793.00

L1=3.28
I1=1.00
Q1=4.800.00
L2=2.58
I2=1.00
Q2=4.800.00
L3=4.25
I3=1.00
Q3=4.200.00

K1=2.457.00
K2=-3.181.44
K3=-5.576.30
K4=-3.793.88

M102=3.33012
M203=-533.28
M304=4.819.12

K=2.00
K=1.587.00
K3=1.350.00

L1=3.28
I1=1.00
Q=3.100.00
L2=2.95
I2=1.00
Q2=3.180.00

K1=-1.587.00
K2=-2.945.56
K3=-1.358.00

K102=1.730.79
K203=1.271.62

IL PROGETTISTA DELLE STRUTTURE
(ING. GIOVANNI VALENTINI)

FASANO, 16 giugno 1987

ing. G. Valentini



RELAZIONE ILLUSTRATIVA

DELLE QUALITA'E DOSATURE DEI MATERIALI DA IMPIEGARE NEI
LAVORI DI COSTRUZIONI DI CASE POPOLARI, DA REALIZZARSI
SI IN BRINDISI AL QUARTIERE BOZZANO; LEGGE 457/78-P.I.
001/117/1 -

PROPRIETA': ISTITUTO AUTONOMO CASE POPOLARI-BRINDISI-

----- (0) -----

CALCESTRUZZO:

Fondazione travi rovesce: dosato a q.li. 3 di cemento
tipo 325 con sollecitazione
massima Kg. 70/cmq.

Elevazione pilastri, travisolari: dosato a q.li. 3 di
cemento 425, sollecitazione
massima Kg. 80/cmq.

ACCIAIO:

Fe B44K; RS = 2200 Kg./cmq.; σ = 1600/cmq.

FASANO, li 16 giugno 1987.

IL PROGETTISTA DELLE STRUTTURE



vep - Col Valentini

