

- ($l=153\text{cm}$) – przeszło belki dwuprzęsłowej
- zbrojony 4 ϕ 16 – dołem, 8 ϕ 16 – górą,
 - strzemiona 4-cięte ϕ 8 co 15cm

Belka żelbetowa - poz. B0-6; $l_0 = 4,625+3,03+1,92\text{m}$ na parterze - przyjęto przekrój 25x64cm

Zestawienie obciążeń:

- obc. z tynku	: $0,26 \times (2 \times 0,015) \times 19,0 \times 1,30$	=	0,19 kN/mb
- obc. cięż. własnym	: $0,44 \times 0,25 \times 25,0 \times 1,10$	=	3,02 kN/mb
RAZEM:		=	3,21 kN/mb

OBCIĄŻENIA Z PŁYT:

- obc. ze stropu parteru (P-10.0+ P-11.0)	: $0,5 \times (2,87+4,01) \times 16,7$	=	57,45 kN/mb
lub P-17.0	: $2,35 \times 16,7$	=	39,25 kN/mb
RAZEM:		=	57,45 kN/mb
		=	39,25 kN/mb

OBCIĄŻENIA Z BELEK:

- obc. z belki B0-22	=	152,0 kN
----------------------	---	-----------------

poz. B0-6 ($l=435\text{cm}$) – przeszło belki trójprzęsłowej

- zbrojony 4 ϕ 16 – dołem, 4 ϕ 16 – górą,
- strzemiona 2-cięte ϕ 8 co 20cm w przęśle, co 14cm w strefie podporowej $c_1=0,84\text{m}$ i strzemiona 4-cięte ϕ 8 co 14cm w strefie podporowej $c_2=0,98\text{m}$

($l=278\text{cm}$) – przeszło belki trójprzęsłowej

- zbrojony 4 ϕ 16 – dołem, 4 ϕ 16 – górą,
- strzemiona 2-cięte ϕ 8 co 20cm w przęśle, co 14cm w strefie podporowej $c_1=0,84\text{m}$ i strzemiona 4-cięte ϕ 8 co 14cm w strefie podporowej $c_2=0,84\text{m}$

($l=167\text{cm}$) – przeszło belki trójprzęsłowej

- zbrojony 4 ϕ 16 – dołem, 4 ϕ 16 – górą,
- strzemiona 2-cięte ϕ 8 co 14cm

Belka żelbetowa - poz. B0-7; $l_0 = 5,945+1,79\text{m}$ na parterze - przyjęto przekrój 25x74cm

Zestawienie obciążeń:

- obc. z wienca śc. piętra	: $0,25 \times 0,25 \times 25,0 \times 1,10$	=	1,72 kN/mb
- obc. ze ściany piętra	: $3,64 \times 0,25 \times 14,0 \times 1,20$	=	15,29 kN/mb
- obc. z tynku	: $4,17 \times (2 \times 0,015) \times 19,0 \times 1,30$	=	3,09 kN/mb
- obc. cięż. własnym	: $0,64 \times 0,25 \times 25,0 \times 1,10$	=	4,40 kN/mb
RAZEM:		=	24,50 kN/mb

OBCIĄŻENIA Z PŁYT:

- obc. ze stropodachu (P-10.1 + P-11.1)	: $0,5 \times (6,885+7,225) \times 12,7$	=	89,60 kN/mb
lub P-16.1	: $1,0 \times 12,7$	=	12,70 kN/mb
- obc. ze stropu parteru (P-07.0+ P-10.0)	: $0,5 \times (4,01+2,0) \times 16,7$	=	50,18 kN/mb
lub P-17.0	: $1,0 \times 16,7$	=	16,70 kN/mb
RAZEM:		=	139,78 kN/mb
		=	29,40 kN/mb

OBCIĄŻENIA Z BELEK:

- obc. z belki B0-22	=	171,0 kN
----------------------	---	-----------------

poz. B0-7 ($l=567\text{cm}$) – przeszło belki dwuprzęsłowej

- zbrojony 7 ϕ 20 – dołem, 10 ϕ 20 – górą w obrębie podpory wewn.,
- strzemiona 4-cięte ϕ 8 co 28cm w przęśle, co 14cm w strefie podporowej $c_1=1,40\text{m}$ i co 10cm $c_2=2,40\text{m}$

($l=154\text{cm}$) – przeszło belki dwuprzęsłowej

- zbrojony 4 ϕ 16 – dołem, 10 ϕ 20 – górą w obrębie podpory wewn.,
- strzemiona 4-cięte ϕ 8 co 9cm

Belka żelbetowa - poz. B0-8; $l_0 = 3,09\text{m}$ na parterze - przyjęto przekrój 25x44cm

Zestawienie obciążeń:

- obc. ze stropu P-12.0 i P-13.0	: $0,5 \times (2,0+3,09) \times 14,0$	=	35,63 kN/mb
- obc. z tynku	: $0,26 \times (2 \times 0,015) \times 19,0 \times 1,30$	=	0,19 kN/mb
- obc. cięż. własnym	: $0,44 \times 0,25 \times 25,0 \times 1,10$	=	3,02 kN/mb
RAZEM:		=	38,84 kN/mb

poz. B0-8 ($l=284\text{cm}$) – przeszło belki jednoprzęsłowej

- zbrojony 2 ϕ 16 – dołem, 2 ϕ 12 – górą,
- strzemiona 2-cięte ϕ 8 co 24cm w przęśle, co 12cm w strefie podporowej ($c_1=0,60\text{m}$)