

- ciężar gruntu na odsadzkach

$$[(0,18 \times 0,60 \times 2 + 0,14 \times 0,18 \times 2) \times (1,0+0,70) \times 0,50] \times 16,0 \times 1,30 = \underline{4,96 \text{ kN}}$$
$$37,775 \text{ kN}$$

$$\delta = 0,105 \text{ MPa} < \delta_{gr, dop.} = 0,15 \text{ MPa}$$

Przyjęto stopy o wym. 60 x 60 x 30 cm (a x b x h).

Nadproża okienne i drzwiowe prefabrykowane N-19. Wieńce żelbetowe monolityczne z betonu B-20 o wysokości 20 cm zbrojone stalą 34GS AIII podłużnie 4#12, strzemiona ze stali ST0S AO Ø6 co 30cm.

- reakcja z belki poprzecznej z POZ. 2.0.  $21,43 \text{ kN}$

- ciężar własny słupa  $0,24 \times 0,24 \times 25,0 \times 1,10 \times 5,30 = \underline{8,39 \text{ kN}}$

$29,82 \text{ kN}$

$$= 22 \rightarrow = 0,49$$

$$N_{KR} = 0,94 \times 0,49 \times 24 \times 24 = 265,31 \text{ kN} > N_{obl} = 29,82 \text{ kN}$$
$$= 0,112 < 1,0$$

POZ. 5.0. ŁAWY FUNDAMENTOWE, STOPY

Projektuje się ławy żelbetowe monolityczne z betonu B-20 zbrojone stalą 34GS AIII podłużnie 4#12, strzemiona ze stali ST0S AO Ø6 co 30 cm, wysokość ław 30 cm. Dopuszczalne obciążenie na grunt 0,15 MPa.

POZ. 5.1. ŁAWY PODŁUŻNE I POPRZECZNE

Zestawienie obciążeń:

- od dachu	2,006 x (2,90 x 0,50 +0,60)	= 4,11 kN/mb
- od wieńca	0,20 x 0,24 x 25 x 1,10	= 1,32 kN/mb
- od ściany gr. 24cm	0,24 x 4,30 x 10,0 x 1,10	= 11,352 kN/mb
- od ściany fundament.	0,24 x 1,0 x 24,0 x 1,10	= 6,34 kN/mb
- od ciężaru ławy	0,50 x 0,30 x 25,0 x 1,10	= 4,125 kN/mb
- od ciężaru gruntu na odsadzkach	0,13 x (0,7 x 1,10) x 0,50 x 16 x 1,10 x 2	= <u>3,89 kN/mb</u>
		31,137 kN/mb

$$\delta = 0,077 \text{ MPa} < \delta_{gr, dop.} = 0,15 \text{ MPa}$$

Przyjęto szerokość ław 40 cm.

POZ. 5.2. STOPY FUNDAMENTOWE POD SŁUPY ŻELBETOWE PRZYBRAMOWE I  
PODWSPORCZA STALOWA KONSTRUKCJA DACHU

Zestawienie obciążeń:

- reakcja od słupa żelbetowego  $= 29,82 \text{ kN}$

- ciężar własny stopy  $0,60 \times 0,60 \times 0,30 \times 25,0 \times 1,10 = 2,97 \text{ kN}$