

Uwagi dotyczące wykonania stupów "Sz-1", "Sz-12", "Sz-2"

1. Beton: C16/20 (B20)

2. Stal zbrojenia: A - IIN(B500SP), A - 0(S10S-b).

3. Stup "Sz" stanowi konstrukcję zespoloną. Rdzeń żelbetowy potaczony ze ścian konstrukcyjną za pomocą strzemion  $\phi 6$  umieszczonych w co 216) spoinie co ok. 4,5-5,0 cm, w zależności od użytego materiału na ściany konstrukcyjne.

4. Pręty główne  $\phi 16$  dla stupów "Sz-1" i "Sz-12" potaczają z wyłkami stupów powyżej wieńca na poziomie -0,19.

5. Dla stupa "Sz-1" pręty góra potaczają ze zbrojeniem podciągu żelbetowego "Pdź-2" - wg opisu na rysunku.

6. Dla stupa "Sz-12" pręty góra, zakończone w wieńcu.

7. Pręty główne  $\phi 12$  dla stupów "Sz-2" zakończ w wieńcu/podciągu i doprowadzić pod płatew P1. Stup wykonać od wierzchu wieńca.

8. W przypadku łączenia prętów głównych na długości zakład powinien wynosić min. 70 cm dla  $\phi 16$  i min. 50 cm dla  $\phi 12$ .

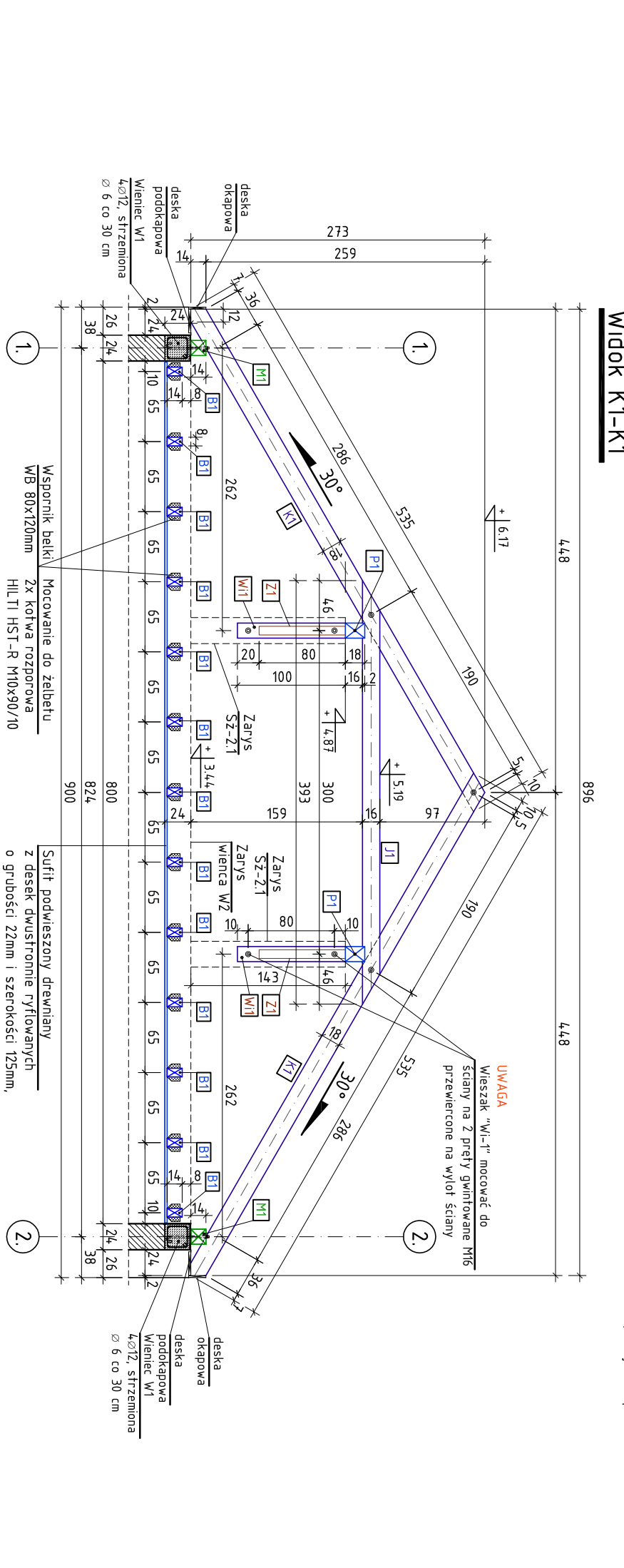
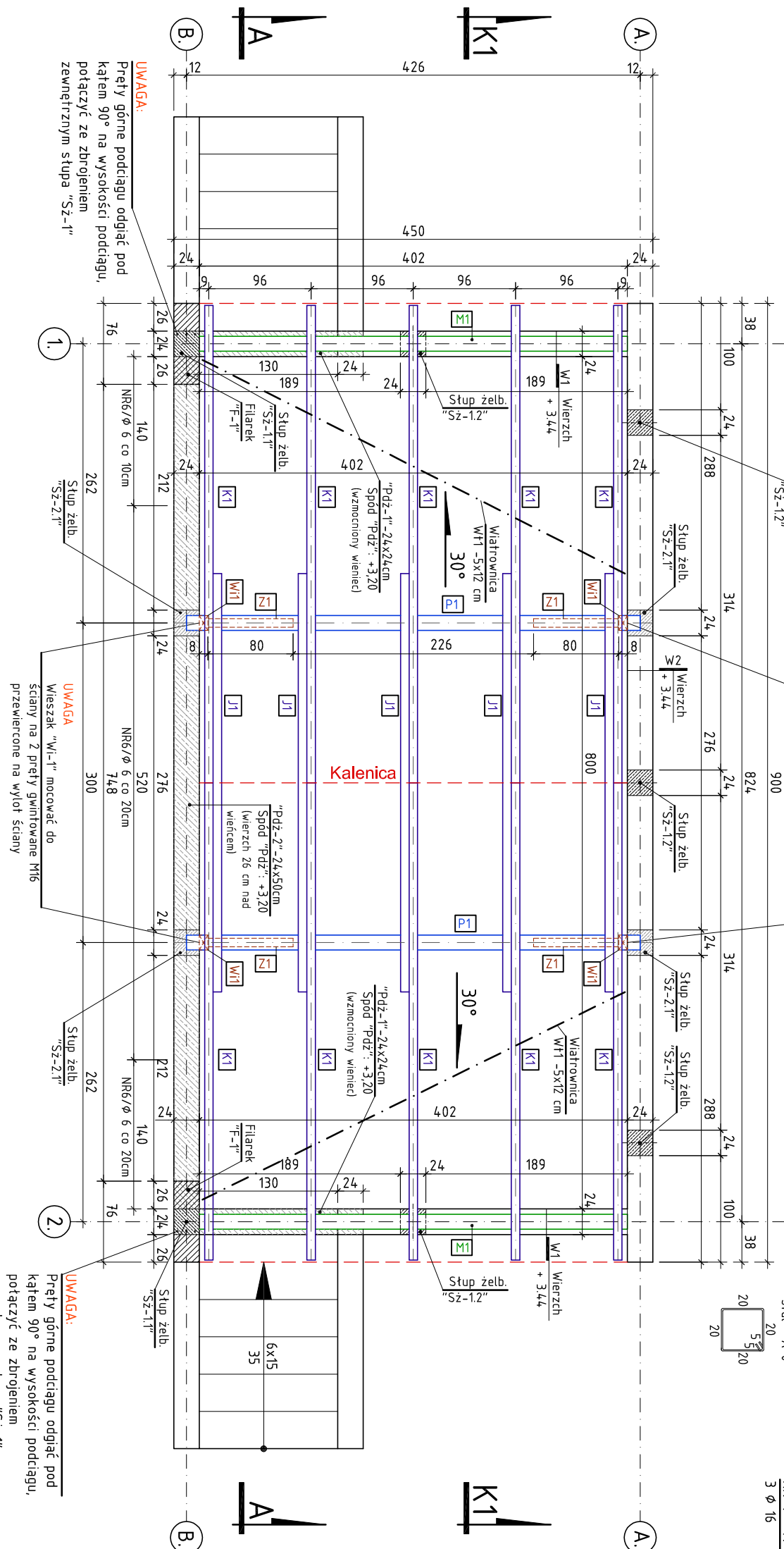
9. Przy potaczeniu prętów zbrojenia na długości rozstaw strzemion zagaścić o połowę.

10. W związku z wystawieniem na zewnątrz ścian konstrukcyjnych parteru z pustaków ceramicznych - 2 cm poza lico ścian fundamentowych - pręty zbrojenia stupów "Sz-0" i "Sz-0.2" w ścianach fundamentowych należy wystawić powyżej wieńców "W-0" i "W-0.2", co staniowi będzie wyłki zbrojenia pod stupy parteru "Sz-1" i "Sz-12".

Nazwa elementu	Wymiar	Długość [cm]	Ilość [szt]	Objętość jednego elementu [m3]	Masa jednego elementu [kg]	Masa razem [kg]	Rodzaj materiału
Krokwie K1	8x18cm	560	10	0,081	0,806	44,4	sosna kl. C24
Murtała M1	14x14cm	430	2	0,084	0,169	46,4	sosna kl. C24
Płatew P1	14x18cm	480	4	0,121	0,484	66,5	sosna kl. C24
Jelka J1	8x16cm	420	5	0,054	0,269	14,78	sosna kl. C24
Zastrzał Z1	8x12cm	140	4	0,013	0,054	7,4	sosna kl. C24
Wieszak W1	8x14cm	130	4	0,015	0,058	8,0	sosna kl. C24
Belki B1	8x14cm	430	13	0,048	0,626	37,1	akacja parzona kl. D35
masa drewna dla wszystkich elementów :					2,466		
						1493,9	

Uwaga do zestawienia drewna:

Długości wszystkich elementów więzły podano z ok. 30 cm nadładkiem. Ostrożnie długość elementów ustalić na planie budowy. Wykonawca przed przyjęciem danego elementu do realizacji winien zapoznać się i sprawdzić zestawienie materiałowe. W zestawieniu drewna nie ujęto wieńców.



- UWAGI:
1. Beton: C16/20 (B20)
  2. Stal zbrojenia: A - IIN (B500SP), A - 0 (S10S-b).
  3. Drewno: sosna klasy C24
  4. Belki "B" z akacji parzonej klasy D35
  5. W miejscu oparcia murtała na wieńcu i płatawi na ścianie izolować papą. Murtały mocować kotwami stalowymi K1 -  $\phi 16$  zabetonowanymi w wieńcu obwodowym co 10 m.
  6. Wszystkie elementy więzły dachowej przed wbudowaniem zabezpieczyć impregnatami przed ogniem, grzybami i owadami (np. Fobos M-4)
  7. Elementy więzły łączyć ze sobą za pomocą typowych połączeń ciesielskich oraz z zastosowaniem łączników stalowych BHF.
  8. Na ścianach zewnętrznych wykonać żelbetowy wieńiec zbrojony: 4.  $\phi 12$ , strzemiona  $\phi 6$  co 0,30 m zgodnie z pokazanymi szczegółami. Zbrojenie wieńców należy układać w sposób ciągły z zachowaniem odpowiednich zakładów min. 50 cm.
  9. W celu zachowania ciągłości zbrojenia wieńców wszystkie pręty w narożach pozagać pod kątem  $90^\circ$  na długości 20 cm, lub w przypadku braku zagać w celu uciążenia zbrojenia wykonać dodatkowe zbrojenie w kształcie litery "L" o min. długości boku 50 cm.
  10. Ściany konstrukcyjne wykonać z dowolnego materiału ceramicznego drobnowymiarowego gr. 24 cm klasy min. 10 na zaprawie cem.-wap. klasy min. 5.
  11. Wskazane filarki "F"-1" wykonać z cegły pełnej klasy min. 15 na zaprawie cem.-wap. klasy 10.
  12. Ściany/filarki we wskazanych miejscach wzmacnić słupami żelbetowymi "Sz-1" i "Sz-2" wg szczegółów i opisu pokazanych na rysunku.
  13. Wykonawca przed przyjęciem danego elementu do realizacji winien zapoznać się i sprawdzić zestawienie materiałowe.
  14. Wszystkie wymiary podano w cm.
  15. Zestawienie drewna wykonano wg normy PN-B-82-B-02001 "Obciążenia budowli. Obciążenia statyczne", przyjmując wartość charakterystyczną ciężaru objętościowego 550 kg/m<sup>3</sup> dla sosny w stanie powietrzno-suchym.
  16. W celu zapewnienia sztywności z płaszczysty wiązów zastosować wieńcowie W1 - 5x12cm w poziomie spodu krokwi.
  17. Wieńcowie nie ujęto w zestawieniu drewna.

obiekt:	BUDOWA WIATY ESTRADOWEJ	
rysunek:	Rzut konstrukcyjny dachu	
stadium:	P R O J E K T B U D O W L A N Y	
adres:	Łągiewniki, 63-740 KOBYLIN	skala 1:50,25
dz. ewid. 126/1, obręb łągiewniki		
inwestor:	GINA KOBYLIN	3/5
	Rynek Marszałka J. Piłsudskiego 1	data 01.07.2016
projektant:	mgr inż. Tomasz Klekas	
opracował:	mgr inż. Sebastian Dubicki	
zaprojektował:	mgr inż. Tomasz Klekas	
opracował:	mgr inż. Tomasz Klekas	



arkusz nr 25