



CLIMATECH SŁAWOMIR HANKOWSKI
PRACOWNIA PROJEKTOWA INSTALACJI SANITARNYCH
ul. Rzemieslnicza 40 m 21, 15-773 Białystok
NIP 723-110-41-63, REGON 200120212
MBank: Nr 35 1140 2017 0000 4302 0607 1007
tel. kom. 516-141-800, tel. 085-674-30-44
biuro@climatech-bialystok.pl, www.climatech-bialystok.pl

TEMAT: Projekt budowy deszczowni na szkółce leśnej w Nadleśnictwie Szczebra

OBIEKT: Deszczownia stała
Pijawne Polskie, gm. Nowinka
dz. nr ewid. 285, 133, 136, 135/2, 141, 140,

INWESTOR: Państwowe Gospodarstwo Leśne Lasy Państwowe
Nadleśnictwo Szczebra
Szczebra 58
16-304 Nowinka

Architektura		
Projektant	mgr inż. arch. Magdalena Hyży-Rydzewska	
	BŁ-POKK/14/2003 w specj. architektonicznej	

Zawartość opracowania

1. OPIS TECHNICZNY DO PROJEKTU WYKONAWCZEGO ARCHITEKTONICZNO – BUDOWLANEGO	5
1.1. Przedmiot inwestycji.	5
1.2. Istniejący stan zagospodarowania terenu.	5
1.3. Projektowane zagospodarowanie terenu	5
1.3.1. Szczególne wytyczne dotyczące robót ziemnych branżowych.	6
1.4. Przeznaczenie i program użytkowy.	6
1.5. Dane techniczne	6
1.6. Rozwiązania konstrukcyjno-materiałowe wewnętrznych i zewnętrznych przegród budowlanych.	6
1.6.1. Podkład betonowy.	6
1.6.2. Ławy fundamentowe, mury fundamentowe, wzmocnienie istniejących fundamentów.	6
1.6.3. Izolacje fundamentów.	7
1.6.4. Mury nadziemne	7
1.6.5. Kominki wentylacyjne.	7
1.6.6. Wieżba dachowa.	7
1.6.7. Pokrycie dachu.	7
1.6.8. Okna i drzwi zewnętrzne.	8
1.6.9. Elewacje.	8
1.6.10. Posadzki.	8
1.6.11. Elementy zewnętrzne.	9
2. OPIS TECHNICZNY DO PROJEKTU WYKONAWCZEGO KONSTRUKCJI	11

Część graficzna :

AW.01	Rzut parteru
AW.02	Rzut wieźby
AW.03	Rzut dachu
AW.04	Przekrój A-A
AW.05	Przekrój B-B
AW.06	Elewacje
AW.07	Elewacje
AW.08	Zestawienie stolarki drzwiowej zewnętrznej
AW.09	Detal D-01
K-1	Rzut fundamentów, zbrojenie murów oporowych
K-2	Schematy konstrukcyjne, zbrojenie wieńca W-1

1. OPIS TECHNICZNY DO PROJEKTU WYKONAWCZEGO ARCHITEKTONICZNO – BUDOWLANEGO

1.1. Przedmiot inwestycji.

Przedmiotem opracowania jest remont budynku pompowni służącego do obsługi deszczowni na szkółce leśnej w Nadleśnictwie Szczebra.

Remont w/w budynku będzie obejmował:

- wzmocnienie istniejących fundamentów poprzez wykonanie monolitycznej, skrzyni żelbetowej obejmującej istniejące ściany fundamentowe, wg projektu wykonawczego branży konstrukcyjnej,
- wykonanie nowej posadzki przemysłowej na gruncie, wewnątrz obiektu objętego opracowaniem
- demontaż dachu wraz z podkonstrukcją, montaż nowej podkonstrukcji, wykonanie nowego dachu,
- wykonanie nowych wieńców na ścianach zewnętrznych,
- demontaż okien zewnętrznych, szt 2, oraz zamurowanie powstałych otworów.
- demontaż dwuskrzydłowych drzwi wejściowych, zmniejszenie otworu oraz montaż nowych drzwi zewnętrznych
- wykonanie termoizolacji ścian zewnętrznych w technologii lekkiej mokrej, styropian gr. 10cm
- wykonanie tynków wewnętrznych
- montaż prefabrykowanych stopni wejściowych
- wykonanie instalacji wodociągowej, wg projektu technicznego branży elektrycznej
- wykonanie instalacji elektroenergetycznej, wg projektu technicznego branży elektrycznej

1.2. Istniejący stan zagospodarowania terenu.

Teren na którym znajduje się obiekt objęty opracowaniem, znajduje się w gminie gm. Nowinka dz. nr ewid. 285, na terenach leśnych. Budynek zlokalizowany jest w bliskiej odległości od granicy jeziora. Działka posiada dostęp do drogi publicznej poprzez zjazd z drogi gminnej, a następnie poprzez drogę gruntową na terenach leśnych.

Ukształtowanie terenu – fragment działki na której zlokalizowany jest obiekt posiada dużą różnicę poziomu terenu, dochodzi ona do ok. 8 metrów. Obiekt objęty opracowaniem znajduje się u podnóża skarpy.

W zakresie opracowania występuje doziemna sieć elektroenergetyczna eN sieć wodociągowa woD.

1.3. Projektowane zagospodarowanie terenu

Projektuje się remont istniejącego budynku. Realizacja niniejszego projektu nie wprowadzi zmian w istniejącym stanie zagospodarowania.

1.3.1. Szczególne wytyczne dotyczące robót ziemnych branżowych.

Zewnętrzne prace instalacyjne, prowadzone w wykopach należy realizować w taki sposób, aby po zakończeniu robót teren objęty zakresem robót przywrócić do stanu pierwotnego.

1.4. Przeznaczenie i program użytkowy.

Istniejący budynek jako obiekt gospodarczy przeznaczony wyłącznie na cele gospodarki leśnej i położony na gruntach leśnych Skarbu Państwa.

Funkcjonalnie budynek składa się z jednego pomieszczenia, w którym będą znajdowały się urządzenia techniczne zasilające deszczownię stałą.

1.5. Dane techniczne

Dane techniczne budynku

<i>Powierzchnia użytkowa</i>	<i>12,34 m²</i>
<i>Powierzchnia całkowita</i>	<i>18,14 m²</i>
<i>Powierzchnia zabudowy</i>	<i>18,14 m²</i>
<i>Kubatura</i>	<i>60,30 m³</i>

Wysokość budynku – 3,59 m do projektowanego poziomu 0,00m (3,93 m do terenu przyległego przy głównym wejściu)

Szerokość elewacji frontowej – 3,78 m

Długość budynku – 4,80 m

1.6. Rozwiązania konstrukcyjno-materiałowe wewnętrznych i zewnętrznych przegród budowlanych.

1.6.1. Podkład betonowy.

Przed przystąpieniem do robót budowlanych usunąć warstwę humusu z powierzchni przewidzianych pod wykopy. Następnie wykonać wykopy pod podbicie fundamentów (szczegółowy podział odcinków wykopów wg projektu wykonawczego branży konstrukcyjnej), nie naruszając struktury gruntu pod ławy fundamentowe. Należy zwrócić szczególną uwagę aby nie dopuścić do uplastycznienia gruntu w wykopie. Podkład betonowy wykonać z betonu C16/20, grubości 10cm. Podkład winien wystawać poza obrys fundamentu min. 10cm.

Na podkładzie betonowym wykonać hydroizolację ze szlamu mineralnego dwuwarstwowo. Szlam mineralny: hydraulicznie wiążąca mikrozaprawa uszczelniająca, jednoskładnikowa na bazie cementu, selekcionowanego kruszywa oraz specjalnych polimerów.

Ziemię z wykopów należy wywieźć poza obręb budowy - w miejsce do uzgodnienia z Zamawiającym.

1.6.2. Ławy fundamentowe, mury fundamentowe, wzmocnienie istniejących fundamentów.

Projektuje się podbicie istniejących fundamentów, wg projektu wykonawczego branży konstrukcyjnej. Ławy h=40cm wylewanych z betonu C20/25 (B25), zbrojenie wg projektu

wykonawczego branży konstrukcyjnej, posadowione na warstwie chudego betonu C-10, grubości 10cm.

1.6.3. Izolacje fundamentów.

Fundamenty (ławy i mury) obustronnie zaizolować bezrozpuszczalnikową emulsją bitumiczną służącą do wykonywania na zimno izolacji przeciwwilgociowych i przeciwwodnych na powierzchniach: pionowych i poziomych oraz w podziemnych i zasypanych gruntem..

Na krawędziach wklęsłych wykonać fasety o promieniu 5cm z masy polimerowo - bitumicznej, na krawędziach wypukłych wykonać fazowanie betonu min. 3x3cm. Izolację wykonać do rzędnej -1,40m.

1.6.4. Mury nadziemia

Mury konstrukcyjne z cegły pełnej silikatowej, gr. 25cm, na zaprawie cem. - wapiennej, do pozostawienia. Zamurować należy istniejące otwory okienne, oraz zmniejszyć otwór drzwiowy. Na zwieńczeniu ścian wykonać nowy wieniec obwodowy, żelbetowy z betonu C20/25, zbrojenie wg projektu wykonawczego branży konstrukcyjnej.

1.6.5. Kominki wentylacyjne.

Przejęście przez połac dachową należy wykonać za pomocą systemowego rozwiązania kominka wentylacyjnego, montowanego na projektowane pokrycie dachowe z blachy trapezowej. Kominiek musi być dedykowany do typu rozwiązań. Kominiek o średnicy kanału 20cm lub wyposażony w odpowiedni profil przejściowy, wykonany z tworzywa sztucznego, wyposażony w elastyczną rurę przejściową do połączenia z rurą spiralną z blachy ocynkowanej. Dodatkowo kominiek powinien być wyposażony w systemowy komplet uszczelniający, zabezpieczający przed wnikaniem wody oraz skroplin do wnętrza pomieszczenia. Kominiek w kolorze grafitowym, odpowiadający odcieniem paneli dachowych z blachy stalowej.

1.6.6. Wieżba dachowa.

Konstrukcję wieżby dachowej wykonać zgodnie ze schematem.

Drewno klasy C24, zabezpieczone przez zanurzenie w kąpeli roztworu solnego. Stężenie roztworu winne być zgodne z wytycznymi producenta i zapewniać pełną ochronę przed grzybami i owadami.

Długość kąpeli zależy od grubości elementów i stopnia ich wilgotności. Prawidłowo sezonowane, suche drewno nie wymaga długiego nasączenia – zalecany czas kąpeli wynosi od 30 minut do 3 godzin.

Na przekroje powstałe przez cięcie elementów wcześniej zaimpregnowanych impregnat nanosi się przy pomocy pędzla.

1.6.7. Pokrycie dachu.

Pod pokrycie należy zastosować membranę paroprzepuszczalną, układaną na zakłady. Zamontować kontrłaty 5/2,5 cm oraz deskowanie ażurowe 2 cm.

Dach pokryty blachą trapezową T18 z blachy ocynkowanej powlekanej w kol. grafitowym, o grubości 0,5mm.

Obróbki blacharskie:

Wykonane z blachy ocynkowanej powlekanej w kol. grafitowym. Obróbki blacharskie obejmują obróbki murów fundamentowych i okapu.

Połączenie dachu należy ocieplić wełną mineralną $\lambda_D \leq 0,037 \text{ W/mK}$ gr. 12 cm układaną pomiędzy krokiewkami. Od strony pomieszczenia wykonać membranę paroszczelną - klejoną na zakładach oraz ocynkowaną blachę trapezową T18 gr. 0,5 mm, mocowaną do krokwi od spodu.

1.6.8. Okna i drzwi zewnętrzne.

- Drzwi dwuskrzydłowe stalowe do pomieszczenia gospodarczego
Kolor RAL 3009 (brąz); $U_{Cmax} = 1,5 \text{ W/m}^2\text{K}$
Drzwi wyposażać w samozamykacz i zamek z wkładką patentową.

1.6.9. Elewacje.

- Ocieplenie styropianem EPS 70 gr 10 cm $\lambda_D \leq 0,039 \text{ W/mK}$, wykończone wyprawą tynkarską w kolorze jasnoszarym.
- Cokół wykończony emulsją bitumiczną,
- Obróbki blacharskie. Wykonane z blachy ocynkowanej w kolorze naturalnego ocynku, układane z 8% spadkiem na zewnątrz budynku.
- Rynny (10cm) i rury spustowe (8cm) - ze stali ocynkowanej w kolorze naturalnego ocynku.

1.6.10. Posadzki.

Na zagęszczonym do $I_D = 0,65$ gruncie należy wykonać podbudowę gr. 15cm z pospółki frakcji 0-41mm. Pospółkę zagęścić do $I_D = 0,65$.

Wykonać warstwę odcinającą z folii PE gr. 0,5 mm, układaną na zakłady.

Wykonać podkład betonowy z betonu C16/20, gr. 15 cm.

Przy połączeniu ścian z podbudową wkleić na masę polimerowo - bitumiczną taśmę dylatacyjną z kauczuku syntetycznego (dotyczy zarówno ścian zewnętrznych jak i wewnętrznych).

Wykonać poziomą izolację przeciwwodną masą polimerowo - bitumiczną - elastyczną, w ilości min. $2 \times 2 \text{ kg/m}^2$.

Ułożyć izolację termiczną z płyt styropianu EPS200 $\lambda_d \leq 0,034 \text{ [W/mK]}$ gr. 5cm z fazowanymi krawędziami.

Izolację przekryć warstwą odcinającą z folii PE.

Posadzka zaprojektowana jako płyta betonowa grubości 18 cm z betonu C20/25 zbrojona włóknami polimerowymi np. Dramix w ilości $2,0 \text{ kg/m}^3$. Posadzka wykonana poprzez zatarcie na ostro lub miotełkowanie. Całość zaimpregnowana krzemianowo-polimerowym, pielęgnacyjno-wzmacniającym i uszczelniającym preparatem np. Bautech Formula w ilości 1l na 4-10 m² w jednej lub dwóch warstwach. Preparat pielęgnacyjny o parametrach nie gorszych niż:

- zmniejszenia szybkości parowania wody o 45%,
- zmniejszenie nasiąkliwości o 58%,
- wzrost odporności na uderzenie o 50%,

- wzrost odporności na ścieranie na tarczy Boehmego o 30 %, przepuszczalność oleju 0,0 mm (wartości porównane z betonem wzorcowym),

Makrowłókna polimerowe (np. Dramix) do stosowania konstrukcyjnego w betonie zgodne z normą PN 14889-2:2006, klasa II, ukształtowane – faliste, długość 39 mm, średnica 0,78 mm, wytrzymałość na rozciąganie: wartość średnia 470 N/mm², Moduł elastyczności 3,6 GPa, o powierzchni właściwej 2 350 cm²/g. Wpływ na wytrzymałość betonu 3,3 kg/m³ do uzyskania 1,5 N/mm² przy CMOD=0,5 mm i 1,0 N/mm² przy CMOD=3,5 mm.

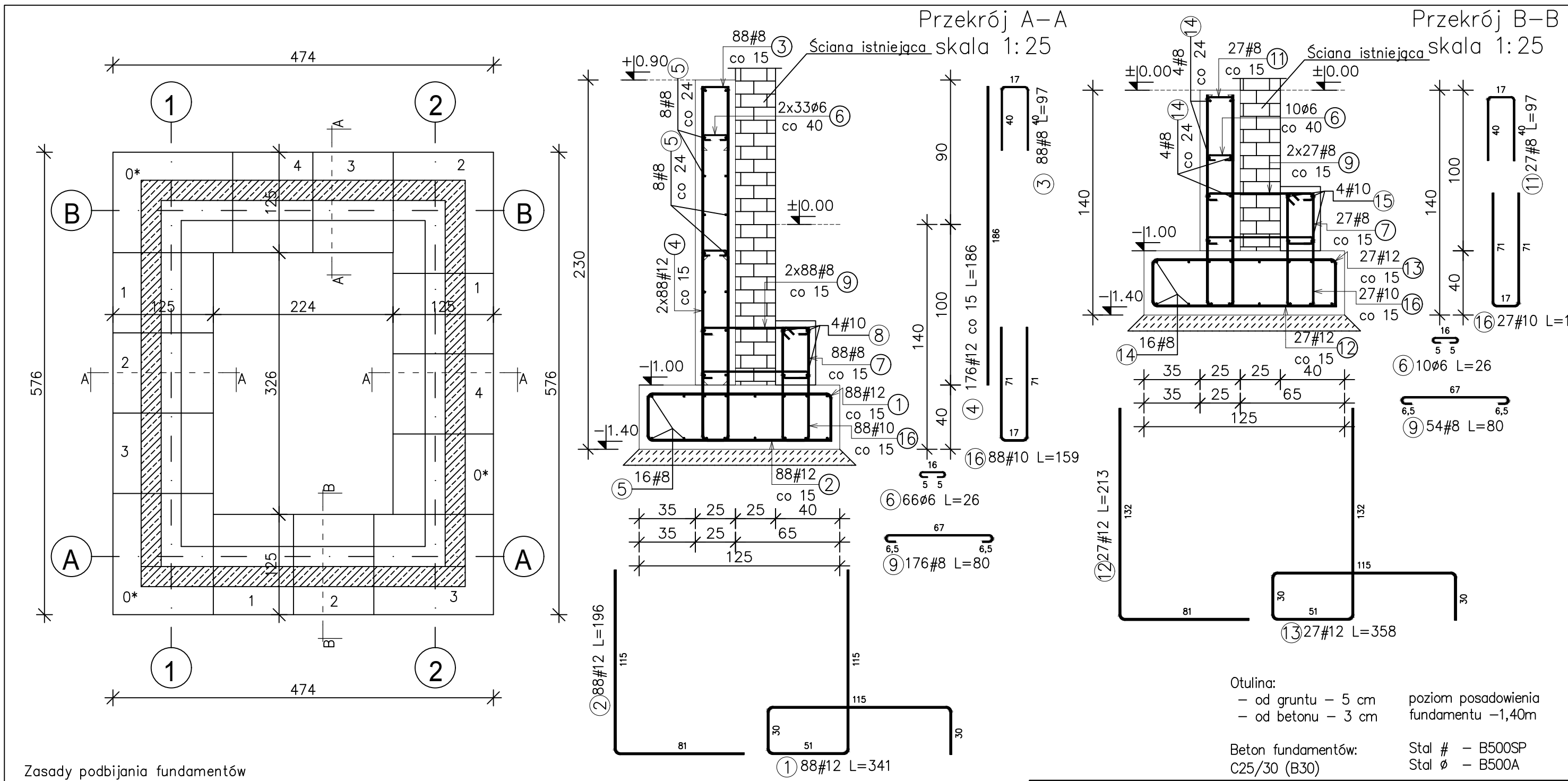
W przypadku zmiany i/lub ilości zbrojenia rozproszonego wymaga się przedstawienia do akceptacji projektanta i inspektora nadzoru obliczeń konstrukcyjnych wraz z deklaracjami właściwości użytkowych.

Posadzki powinny być wykonywane zgodnie z indywidualnym opracowaniem techniczno-technologicznym posadzki zawierającym dane o obciążeniach przyjętych do obliczeń, rodzaju betonu i jego klasie, wytrzymałości posadzki i jej grubości, rodzaju i ilości zbrojenia rozproszonego stalowego i/lub polipropylenowego, ścieralności, technologii układania mieszanki betonowej itp.

1.6.11. Elementy zewnętrzne.

Schody zejściowe wykonać ze stopni prefabrykowanych betonowych klasy C25/30, układanych na podbudowie z pospółki.

2. OPIS TECHNICZNY DO PROJEKTU WYKONAWCZEGO KONSTRUKCJI



Zasady podbijania fundamentów

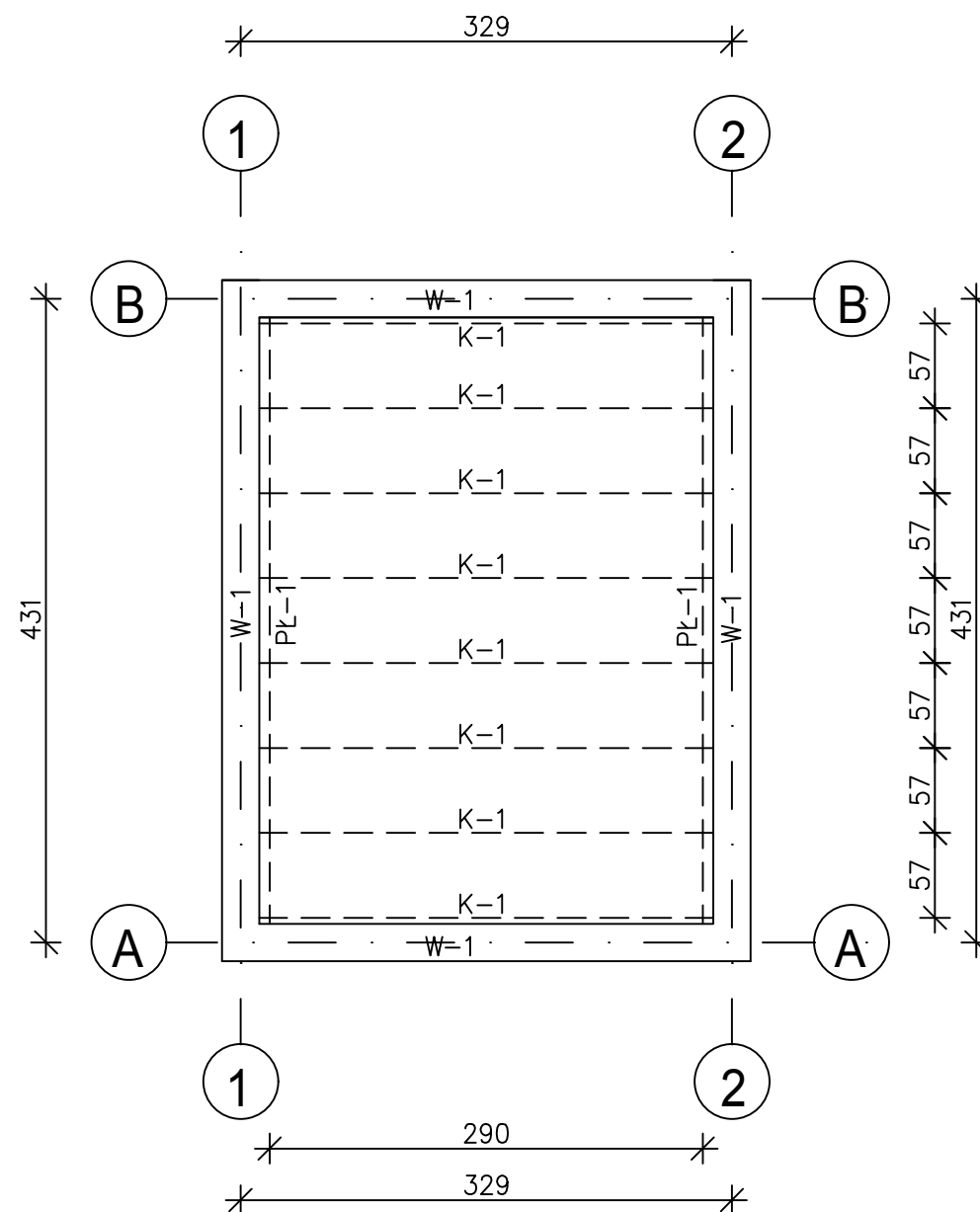
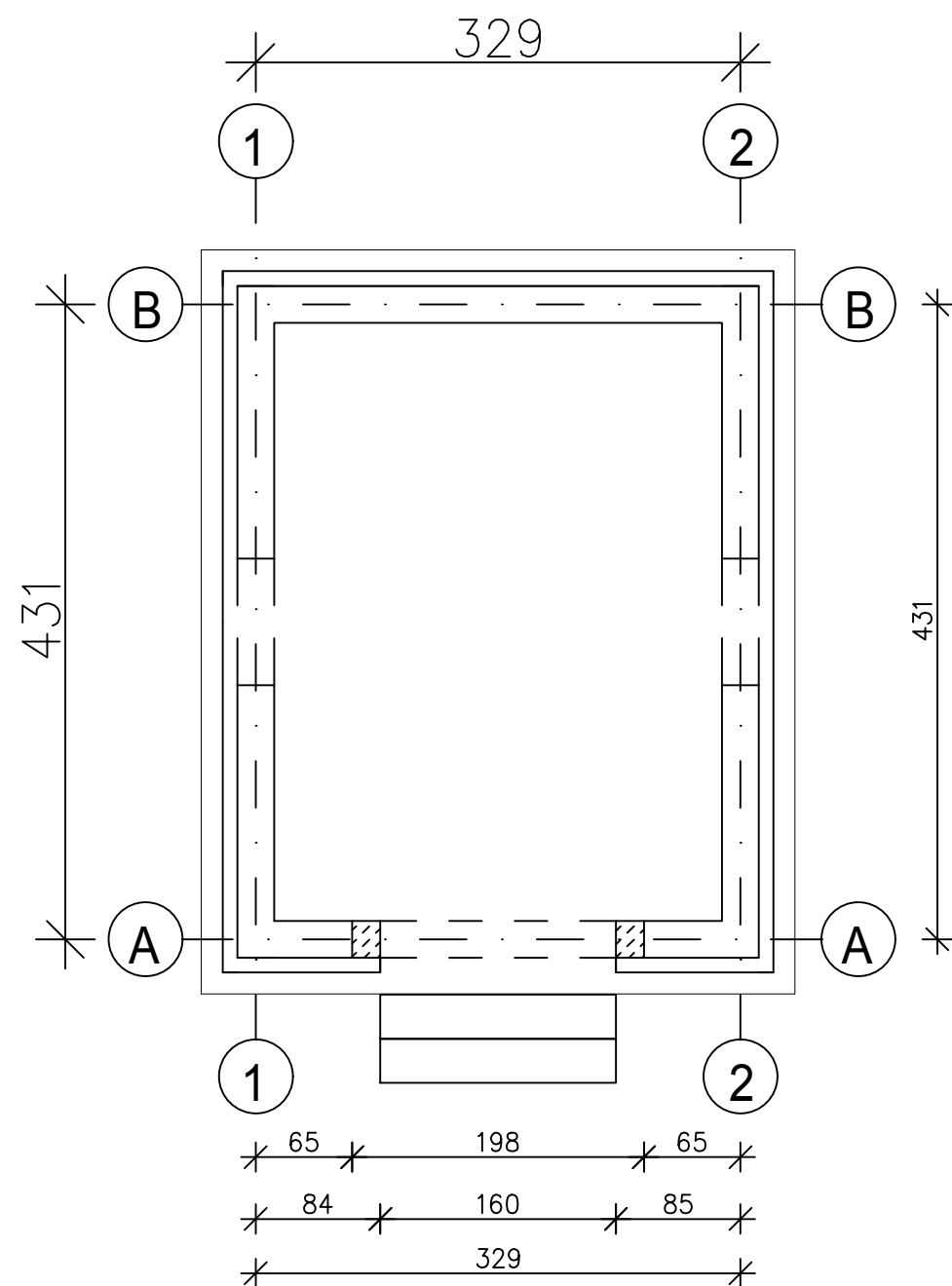
- Obwód budynku należy podzielić na odcinki długości ok 1m.
- Jednocześnie można podkopać co czwarty odcinek.
- Odległość między kolejnymi odcinkami nie powinna być mniejsza niż 1,5-krotna wysokość zagłębienia. Jeżeli fundamenty są zagłębione na głębokości 140cm, to pomiędzy podbijanymi odcinkami powinna zostać odległość ok 2,20m.
- Fundamenty podbić betonem klasy minimum C25/30.
- Przy dwustronnym wzmacnianiu fundamentów roboty można prowadzić jednocześnie tylko z jednej strony, aby uniknąć dwustronnego osłabienia fundamentu.
- Nie dopuścić do zalania wykopu wodami opadowymi–zabezpieczyć wykopy

UWAGA:

- Pola oznaczone symbolem 0* wykopać jako pierwsze
- Należy bezwzględnie zachować 3–4 dniowe odstępy pomiędzy kolejnymi sekcjami podbicia przy założeniu temperatury roboczej otoczenia 10°C–15°C. Jeżeli temperatura spadnie poniżej 10°C czas przerwy należy wydłużyć do 5–6 dni.
- Istniejące fundamenty zgodnie z normą PN–81–B–03020 powinny znajdować się 1,4m poniżej otaczającego terenu ze względu na strefę przemarzania gruntu. Fundamenty, które nie spełniają tego wymogu należy pogłębić do wymaganej głębokości. Alternatywą jest podniesienie poziomu otaczającego terenu aby warunek głębokości przemarzania został spełniony.

Zestawienie stali zbrojeniowej										
Poz.	Stal		Długość (cm)	Ilość			Długość łączna (m)			
	#	Ø		w el.	el.	ogółem	B500A	B500SP		
							Ø 6	Ø 8	Ø 10	Ø 12
1	12		341,0	88	1	88				300,1
2	12		196,0	88	1	88				172,5
3	8		97,0	88	1	88		85,4		17
4	12		186,0	176	1	176				327,4
5	8		1500,0	32	1	32		480,0		1500
6		6	26,0	76	1	76	19,8			16
7	8		113,0	115	1	115		129,9		17
8	10		1500,0	4	1	4		60,0		1500
9	8		80,0	230	1	230		184,0		6,5
11	8		97,0	27	1	27		26,2		17
12	12		213,0	27	1	27				57,5
13	12		358,0	27	1	27				96,7
14	8		460,0	24	1	24		110,4		460
15	10		460,0	4	1	4		18,4		460
16	10		159,0	115	1	115		182,8		17
Długość wg średnic (m)							19,76	1015,90	261,25	954,09
Masa łączna wg średnic (kg)							4,4	401,3	161,2	847,2
Ogółem (kg)								1414,1		

 "CLIMATECH" SŁAWOMIR HANKOWSKI 15-773 Białystok, ul. Rzemieśnicza 40m21, tel: 506-984-787, e-mail:biuro@climatech-bialystok.pl			
INWESTOR	PAŃSTWOWE GOSPODARSTWO LEŚNE LASY PAŃSTWOWE NADLEŚNICTWO SZCZEBRA ul. Nowinka 58, 16–304		
TEMAT	Projekt budowy deszczowni na szkółce leśnej w Nadleśnictwie Szczebra		
ADRES BUD.	Pijawne Polskie, gm. Nowinka dz. nr ewid. 285, 133, 136, 135/2, 141, 140,		
NAZWA RYS.	Rzut Fundamentów, zbrojenie murów oporowych	NR RYS. K–1	
PROJEKTANT SANITARNY	mgr inż. Piotr Milewski nr upr. PDL/0080/PBKb/18	SKALA 1: 50	
		DATA: 16.12.2022	



Drewniana konstrukcj dachu (drewno C24):
PŁ-1 – Płatew [14x14cm]
K-1– Krokiew [7x15cm]

LEGENDA ELEMENTÓW:
ISTNIEJĄCE
PROJEKTOWANE

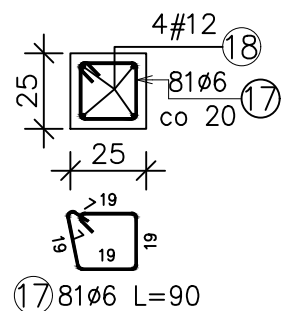
Otulina:
– od gruntu – 5 cm
– od betonu – 3 cm

Beton fundamentów:
C25/30 (B30)

poziom posadowieni fundamentu –1,40m


Stal # – B500SP
Stal Ø – B500A

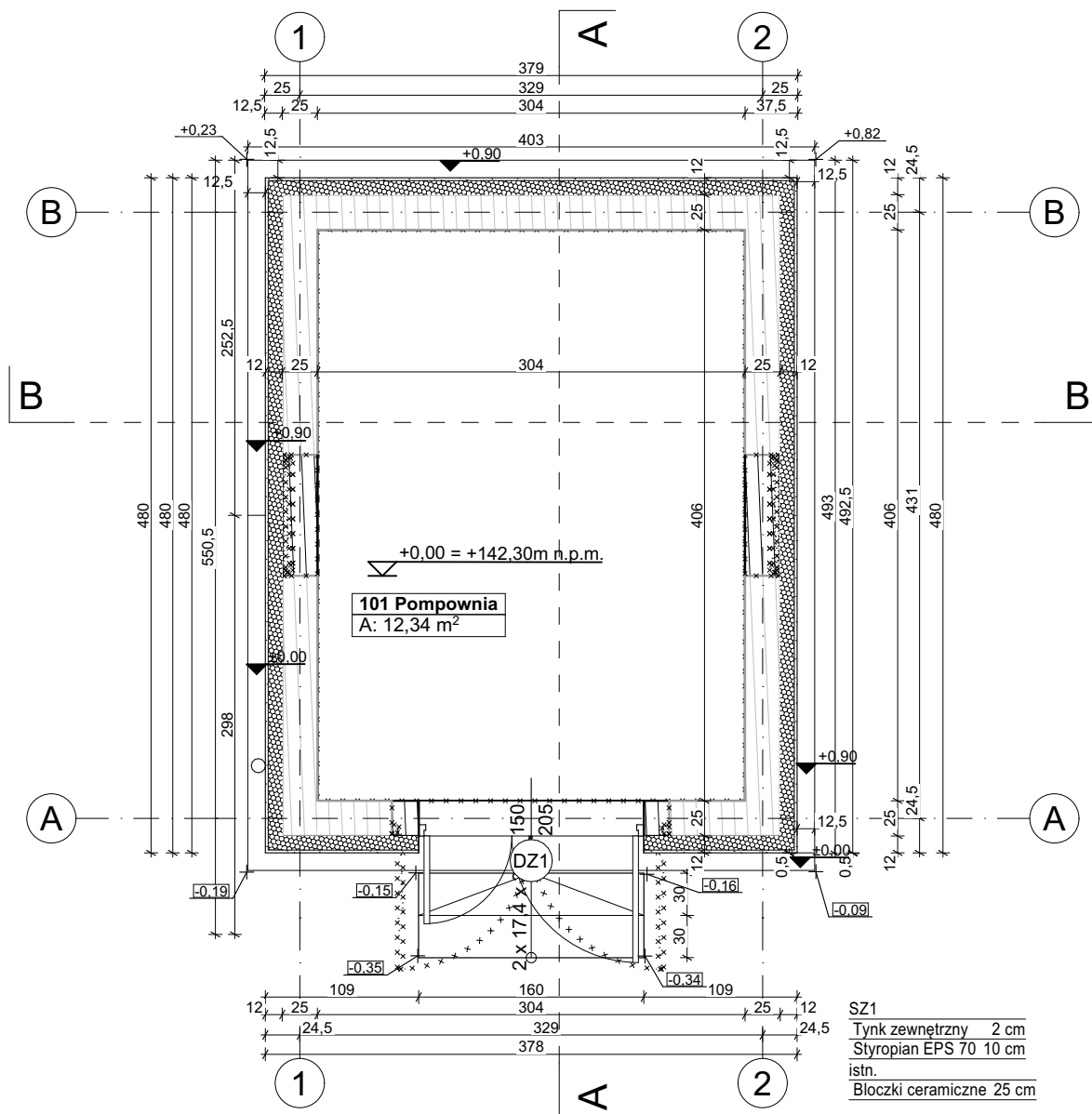
Wieniec W-1
skala 1:25



Wykonać wieniec wieńczący ścianę murowaną, poprzez rozebranie odpowiedniej liczby warstw ściany ceglanej istniejącej. Następnie wykonać wieniec, do którego kotwić płatew PŁ-1 za pomocą kotew mechanicznych co max 30cm.

Zestawienie stali zbrojeniowej									
Poz.	Stal		Długość (cm)	Ilość			Długość łączna (m)		Schemat (cm)
	#	Ø		w el.	el.	ogółem	B500A	B500SP	
							Ø 6	# 12	
17		6	90,0	81	1	81	72,9		1800
18	12		1800,0	4	1	4		72,0	
Długość wg średnic (m)							72,90	72,00	
Masa łączna wg średnic (kg)							16,2	63,9	
Ogółem (kg)							80,1		

 "CLIMATECH" SŁAWOMIR HANKOWSKI 15-773 Białystok, ul. Rzemieślnicza 40m21, tel: 506-984-787, e-mail:biuro@climatech-bialystok.pl			
INWESTOR	PAŃSTWOWE GOSPODARSTWO LEŚNE LASY PAŃSTWOWE NADLEŚNICTWO SZCZEBRA ul. Nowinka 58, 16–304		
TEMAT	Projekt budowy deszczowni na szkółce leśnej w Nadleśnictwie Szczebra		
ADRES BUD.	Pijawne Polskie, gm. Nowinka dz. nr ewid. 285, 133, 136, 135/2, 141, 140,		
NAZWA RYS.	Schematy konstrukcyjne, zbrojenie wieńca W-1		NR RYS. K-2
PROJEKTANT SANITARNY	mgr inż. Piotr Milewski nr upr. PDL/0080/PBKb/18		SKALA 1: 50
			DATA: 16.12.2022



Legenda ścian		
Istniejące		
istn.		Istniejące ściany z cegły silikatowej gr. 25 cm
Projektowane		
SZ1		Projektowane ocieplenie istniejących ścian płytami styropianowymi o grubości 10 cm

Legenda oznaczeń

	-0.39 Rzędna terenu istniejąca
	+0.40 Rzędna terenu projektowana
	+0.00 Projektowana rzędna góry wzmocnienia fundamentu

Zestawienie pomieszczeń

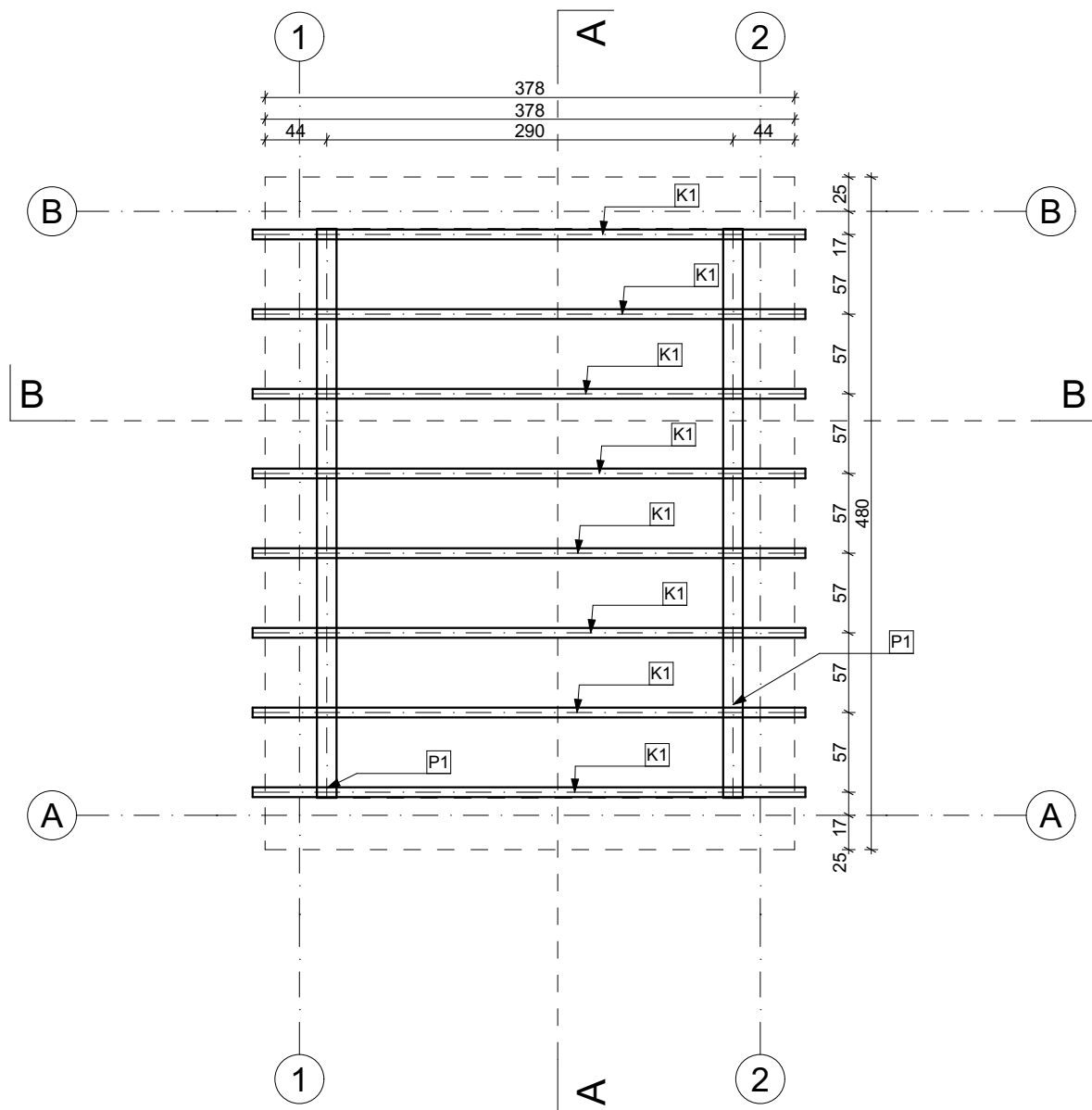
Kondygnacja	Nr	Nazwa pomieszczenia	Powierzchnia
Poziom 0			
	101	Pompownia	12,34
			12,34 m²



"CLIMATECH" SŁAWOMIR HANKOWSKI

15-773 Białystok, ul. Rzemieślnicza 40m21, tel: 506-984-787,
e-mail: biuro@climotech-bialystok.pl

INWESTOR	PAŃSTWOWE GOSPODARSTWO LEŚNE LASY PAŃSTWOWE NADLEŚNICTWO SZCZEBRA ul. Nowinka 58, 16-304 Nowinka		
TEMAT	Projekt budowy deszczowni na szkółce leśnej w Nadleśnictwie Szczebra		
ADRES BUD.	Pijawne Polskie, gm. Nowinka dz. nr ewid. 285, 133, 136, 135/2, 141, 140,		
NAZWA RYS.	Rzut parteru		NR RYS. AW.01
PROJEKTANT	mgr inż. arch. Magdalena Hyży-Rydzewska BŁ-POKK/14/2003 w specj. arch.		SKALA 1:50
			DATA: 16.12.2022



Rzut więźby

1:50

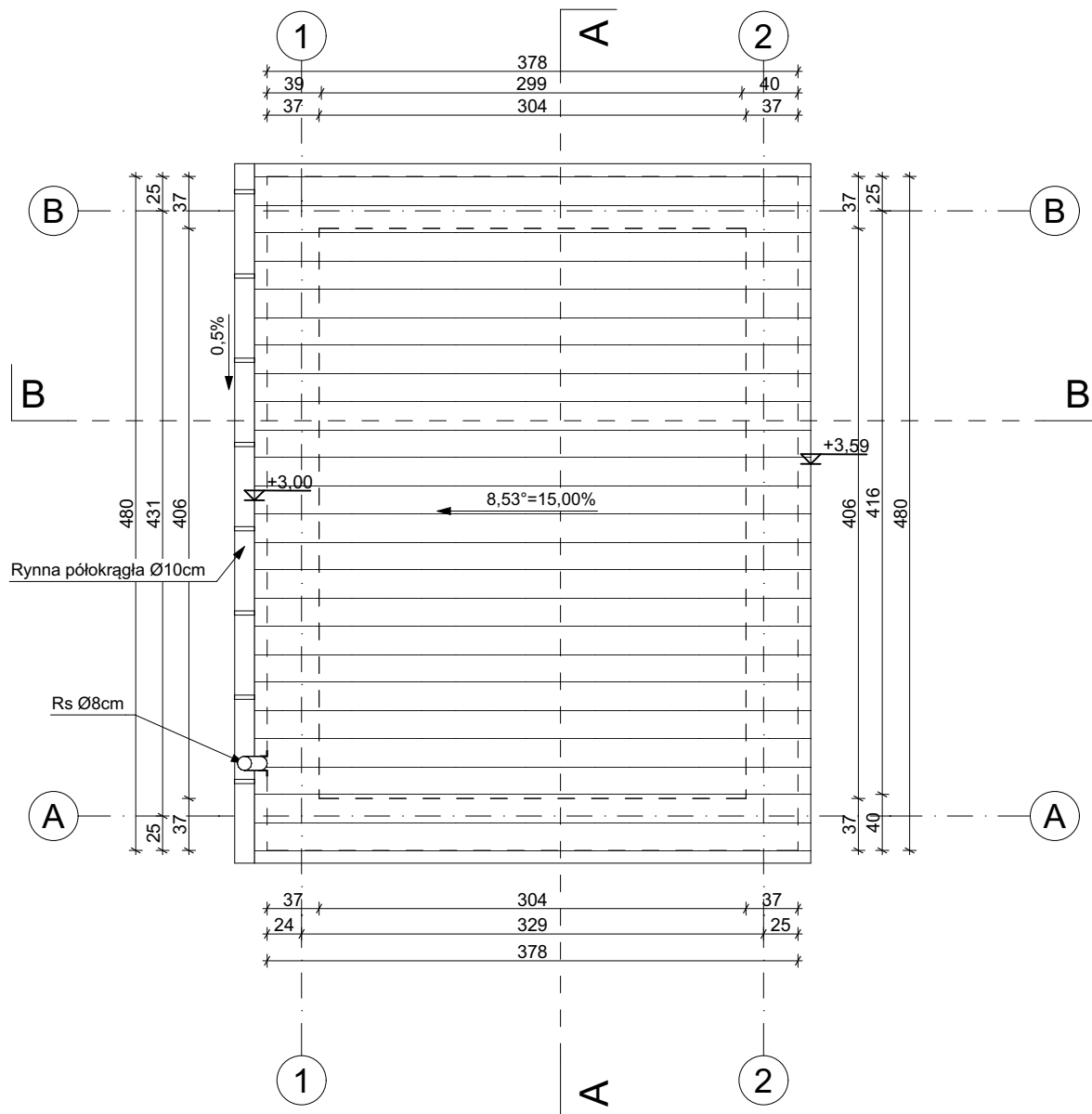
Więźba dachowa							
Nazwa elementu bibliotecznego	ID Elementu	Ilość	Wymiary				Objętość
			Szerokość profilu	Wysokość profilu	Długość przycięcia	Długość zaokrąglona	
Krokiew RM 24							
	K1	8	7	15	401,28	405,00	0,34
Płatew stropowa RM 24							
	P1	2	14	14	406,00	410,00	0,16
							0,49 m³




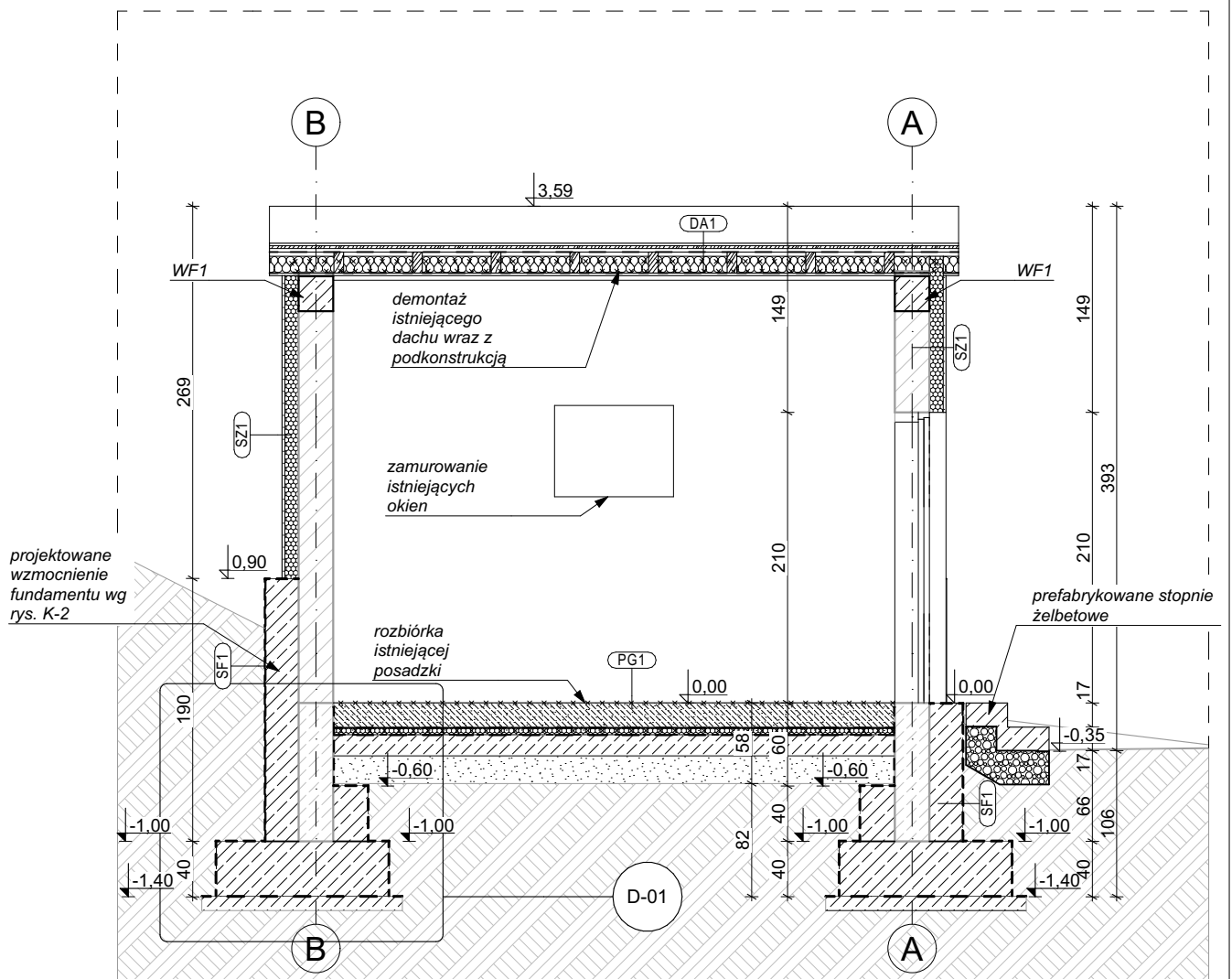
"CLIMATECH" SŁAWOMIR HANKOWSKI

15-773 Białystok, ul. Rzemieślnicza 40m21, tel: 506-984-787,
e-mail: biuro@climatch-bialystok.pl

INWESTOR	PAŃSTWOWE GOSPODARSTWO LEŚNE LASY PAŃSTWOWE NADLEŚNICTWO SZCZEBRA ul. Nowinka 58, 16-304 Nowinka		
TEMAT	Projekt budowy deszczowni na szkółce leśnej w Nadleśnictwie Szczebra		
ADRES BUD.	Pijawne Polskie, gm. Nowinka dz. nr ewid. 285, 133, 136, 135/2, 141, 140,		
NAZWA RYS.	Rzut więźby		NR RYS. AW.02
PROJEKTANT	mgr inż. arch. Magdalena Hyży-Rydzewska BŁ-POKK/14/2003 w specj. arch.		SKALA 1:50
			DATA: 16.12.2022



 "CLIMATECH" SŁAWOMIR HANKOWSKI 15-773 Białystok, ul. Rzemieślnicza 40m21, tel: 506-984-787, e-mail: biuro@climatech-bialystok.pl		
INWESTOR	PAŃSTWOWE GOSPODARSTWO LEŚNE LASY PAŃSTWOWE NADLEŚNICTWO SZCZEBRA ul. Nowinka 58, 16-304 Nowinka	
TEMAT	Projekt budowy deszczowni na szkółce leśnej w Nadleśnictwie Szczebra	
ADRES BUD.	Pijawne Polskie, gm. Nowinka dz. nr ewid. 285, 133, 136, 135/2, 141, 140,	
NAZWA RYS.	Rzut dachu	NR RYS. AW.03
PROJEKTANT	mgr inż. arch. Magdalena Hyży-Rydzewska Bł-POKK/14/2003 w specj. arch.	SKALA 1:50
		DATA: 16.12.2022



DA1	
Blacha trapezowa	1,8 cm
Deskowanie ażurowe	2 cm
Pustka powietrzna/ kontrłaty	2,5 cm
Wiatroizolacja	0,02 cm
Pustka powietrzna	3 cm
Wełna mineralna/ krokiew 15cm	12 cm
Membrana paroszczelna klejona na zakładach 0,02 cm	
Blacha trapezowa	1,8 cm

PG1	
Posadzka przemysłowa	18 cm
Folia PCV	0,02 cm
Styropian EPS 200	5 cm
Masa KMB 2x	0,3 cm
Podkład betonowy	15 cm
Grunt rodzimy zagęszczony	20 cm

SZ1	
Tynk zewnętrzny	2 cm
Styropian EPS 70	10 cm
istn.	
Błoczniki ceramiczne	25 cm
SF1	
Emulsja bitumiczna	0,5 cm
Żelbet monolityczny	24 cm
fundament istn.	

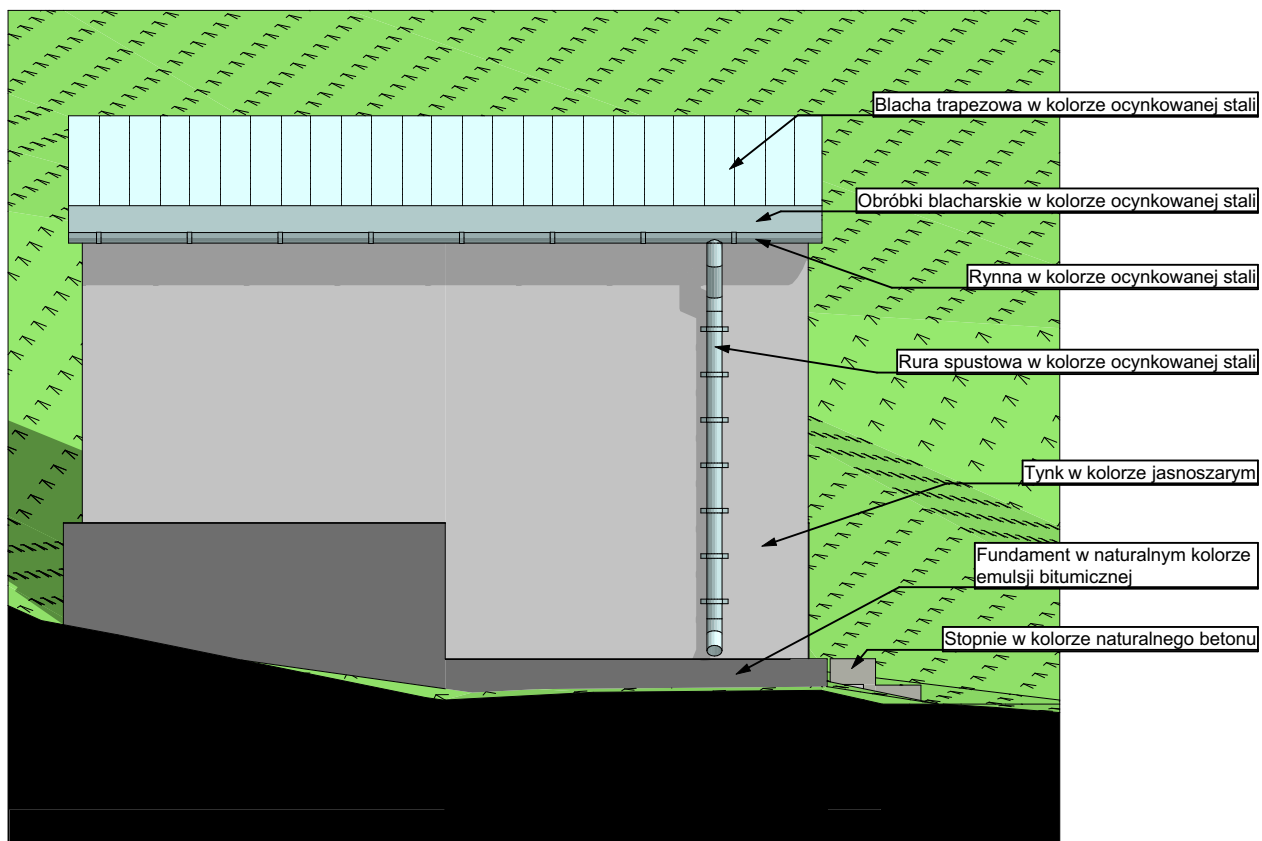


"CLIMATECH" SŁAWOMIR HANKOWSKI

15-773 Białystok, ul. Rzemieślnicza 40m21, tel: 506-984-787,
e-mail: biuro@climatech-bialystok.pl

INWESTOR	PAŃSTWOWE GOSPODARSTWO LEŚNE LASY PAŃSTWOWE NADLEŚNICTWO SZCZEBRA ul. Nowinka 58, 16-304 Nowinka	
TEMAT	Projekt budowy deszczowni na szkółce leśnej w Nadleśnictwie Szczebra	
ADRES BUD.	Pijawne Polskie, gm. Nowinka dz. nr ewid. 285, 133, 136, 135/2, 141, 140,	
NAZWA RYS.	Przekrój A-A	NR RYS. AW.04
PROJEKTANT	mgr inż. arch. Magdalena Hyży-Rydzewska BŁ-POKK/14/2003 w specj. arch.	SKALA 1:50
		DATA: 16.12.2022

DA1	PG1	SZ1	SF1
Blacha trapezowa 1,8 cm	Posadzka przemysłowa 18 cm	Tynk zewnętrzny 2 cm	Emulsja bitumiczna 0,5 cm
Deskowanie ażurowe 2 cm	Folia PCV 0,02 cm	Styropian EPS 70 10 cm	Żelbet monolityczny 24 cm
Pustka powietrzna/ kontrłaty 2,5 cm	Styropian EPS 200 5 cm	istn.	fundament istn. 25 cm
Wiatroizolacja 0,02 cm	Masa KMB 2x 0,3 cm	Błoczek ceramiczny 25 cm	Emulsja bitumiczna 0,5 cm
Pustka powietrzna 3 cm	Podkład betonowy 15 cm		
Wełna mineralna/ krokiew 15cm 12 cm	Grunt rodzimy zagęszczony 20 cm		
Membrana paroszczelna klejona na zakładach 0,02 cm			
Blacha trapezowa 1,8 cm			



E-01

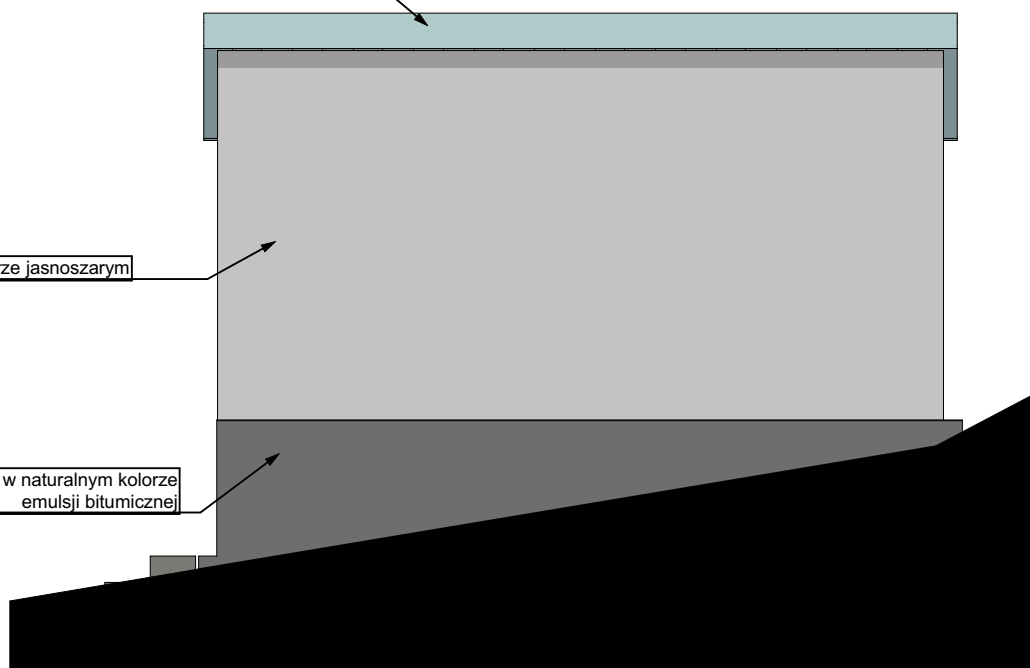
Elewacja Płn-Zach

1:50

Obróbki blacharskie w kolorze ocynkowanej stali

Tynk w kolorze jasnoszarym

Fundament w naturalnym kolorze emulsji bitumicznej



E-02

Elewacja Płd-Wsch

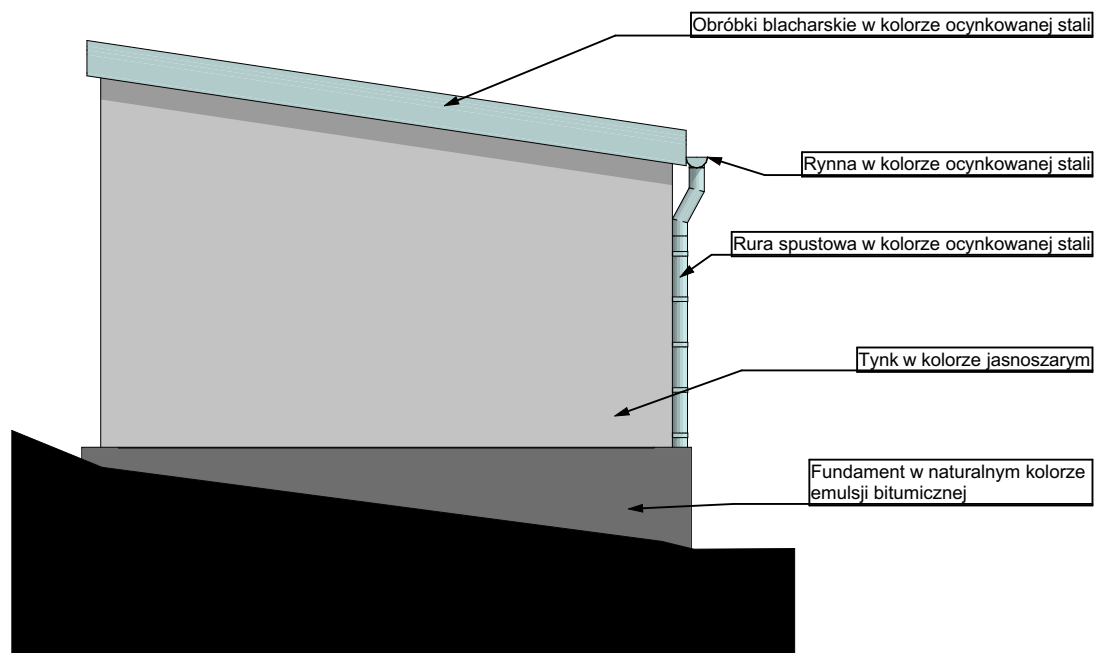
1:50



"CLIMATECH" SŁAWOMIR HANKOWSKI

15-773 Białystok, ul. Rzemieślnicza 40m21, tel: 506-984-787,
e-mail: biuro@climatech-bialystok.pl

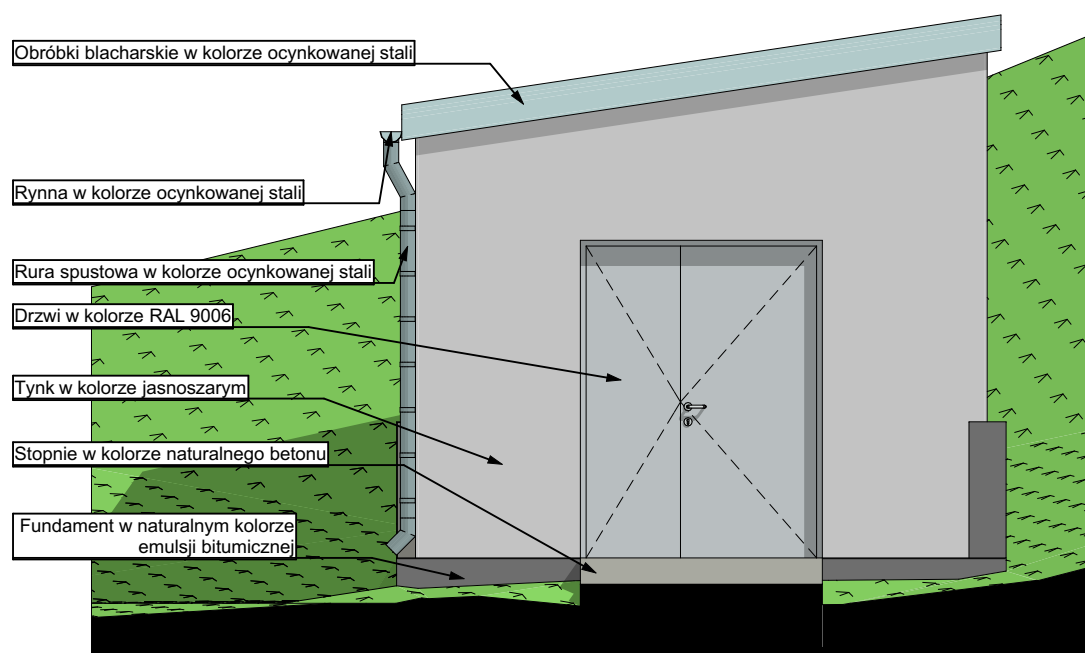
INWESTOR	PAŃSTWOWE GOSPODARSTWO LEŚNE LASY PAŃSTWOWE NADLEŚNICTWO SZCZEBRA ul. Nowinka 58, 16-304 Nowinka		
TEMAT	Projekt budowy deszczowni na szkółce leśnej w Nadleśnictwie Szczebra		
ADRES BUD.	Pijawne Polskie, gm. Nowinka dz. nr ewid. 285, 133, 136, 135/2, 141, 140,		
NAZWA RYS.	Elewacje	NR RYS. AW.06	
PROJEKTANT	mgr inż. arch. Magdalena Hyży-Rydzewska BŁ-POKK/14/2003 w specj. arch.		SKALA 1:50
			DATA: 16.12.2022



E-03

Elewacja Płn-Wsch

1:50



E-04

Elewacja Płd-Zach

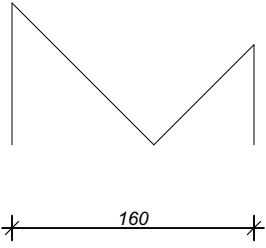
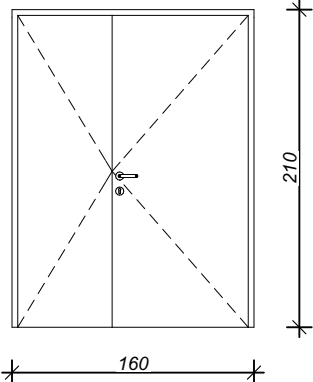
1:50




"CLIMATECH" SŁAWOMIR HANKOWSKI

15-773 Białystok, ul. Rzemieślnicza 40m21, tel: 506-984-787,
e-mail: biuro@climatech-bialystok.pl

INWESTOR	PAŃSTWOWE GOSPODARSTWO LEŚNE LASY PAŃSTWOWE NADLEŚNICTWO SZCZEBRA ul. Nowinka 58, 16-304 Nowinka		
TEMAT	Projekt budowy deszczowni na szkółce leśnej w Nadleśnictwie Szczebra		
ADRES BUD.	Pijawne Polskie, gm. Nowinka dz. nr ewid. 285, 133, 136, 135/2, 141, 140,		
NAZWA RYS.	Elewacje	NR RYS. AW.07	
PROJEKTANT	mgr inż. arch. Magdalena Hyży-Rydzewska BŁ-POKK/14/2003 w specj. arch.		SKALA 1:50
			DATA: 16.12.2022

Zestawienie stolarki drzwiowej zewnętrznej	
ID	DZ1
Ilość	1
Orientacja	P
Wymiary przejścia	150×205
Rozmiar Szer. x Wys.	160×210
Rzut	
Elewacja	
Rama	Stalowa
Klasa odporności ogniowej	-
Klamka	Ze stali nierdzewnej
Kolor	RAL 9006
Ucmax	1,5 W/m2K
Uwagi	Drzwi wyposażać w samozamykacz i zamek z wkładką patentową.

 "CLIMATECH" SŁAWOMIR HANKOWSKI 15-773 Białystok, ul. Rzemieślnicza 40m21, tel: 506-984-787, e-mail: biuro@climatech-bialystok.pl		
INWESTOR	PAŃSTWOWE GOSPODARSTWO LEŚNE LASY PAŃSTWOWE NADLEŚNICTWO SZCZEBRA ul. Nowinka 58, 16-304 Nowinka	
TEMAT	Projekt budowy deszczowni na szkółce leśnej w Nadleśnictwie Szczebra	
ADRES BUD.	Pijawne Polskie, gm. Nowinka dz. nr ewid. 285, 133, 136, 135/2, 141, 140,	
NAZWA RYS.	Zestawienie stolarki	NR RYS. AW.08
PROJEKTANT	mgr inż. arch. Magdalena Hyży-Rydzewska BŁ-POKK/14/2003 w specj. arch.	SKALA 1:1
		DATA: 16.12.2022



CLIMATECH SŁAWOMIR HANKOWSKI
 PRACOWNIA PROJEKTOWA INSTALACJI SANITARNYCH
 ul. Rzemieslnicza 40 m 21, 15-773 Białystok
 NIP 723-110-41-63, REGON 200120212
 MBank: Nr 35 1140 2017 0000 4302 0607 1007
 tel. kom. 516-141-800, tel. 085-674-30-44
biuro@climatech-bialystok.pl, www.climatech-bialystok.pl

TEMAT: Projekt budowy deszczowni na szkółce leśnej w Nadleśnictwie Szczebra

OBIEKT: Deszczownia stała
 Pijawne Polskie, gm. Nowinka
 dz. nr ewid. 285, 133, 136, 135/2, 141, 140,

INWESTOR: Państwowe Gospodarstwo Leśne Lasy Państwowe
 Nadleśnictwo Szczebra
 Szczebra 58
 16-304 Nowinka

Branża konstrukcyjna		
Projektant	mgr inż. Piotr Milewski	
	nr ew. PDL/0080/PBKb/18 uprawnienia do projektowania bez ograniczeń w specjal. konstrukcyjno-budowlanej	

SPIS ZAWARTOŚCI

PROJEKT WYKONAWCZY: PROJEKT BUDOWY DESZCZOWNI NA SZKÓŁCE LEŚNEJ W NADLEŚNICTWIE SZCZEBRA, DZIAŁKA NR EW. 285, 133, 136, 135/2, 141, 140

- Opis techniczny str.3-7

Rysunki:

1. RZUT FUNDAMENTÓW, ZBROJENIE MURKOW OPOROWYCH K-1
2. SCHEMAT KONSTRUKCJI, ZBROJENIE WIEŃCÓW K-2

OPIS WYKONAWCZY

PROJEKT WYKONAWCZY: PROJEKT BUDOWY DESZCZOWNI NA SZKÓŁCE LEŚNEJ W NADLEŚNICTWIE SZCZEBRA, DZIAŁKA NR EW. 285, 133, 136, 135/2, 141, 140

1. PODSTAWA OPRACOWANIA

- 1.1. Zlecenie Inwestora
- 1.2. Projekt techniczny architektoniczny

2. KONCEPCJA KONSTRUKCJI BUDOWLI

Planowaną inwestycją jest przebudowa parterowego, niepodpiwniczonego budynku. W budynku planowana jest przebudowa konstrukcji dachu oraz wzmocnienie ścian fundamentowych budynku murkami oporowymi posadowionymi na ławie fundamentowej.

Obliczenia wykonano zgodnie z polskimi normami oraz literaturą :

PN-EN 1990	- Podstawy projektowania konstrukcji
PN-EN-1991-1-1	- Oddziaływanie na konstrukcje
PN-EN-1991-1-3	- Oddziaływania na konstrukcje obciążenie śniegiem
PN-EN 1991-1-4	- Oddziaływania ogólne - Oddziaływania wiatru
PN EN 1993-1-1	- Konstrukcje stalowe
PN-EN 1992-1-1	- Projektowanie konstrukcji z betonu
PN-EN 1997-1	- Projektowanie geotechniczne. Zasady ogólne
PN-81/B-03020	- Fundamentowanie

Do obliczeń statyczno – wytrzymałościowych konstrukcji budynku wykorzystano program Autodesk Robot Structural Analysis 2021 oraz pakiet SPECBUD.

3. WARUNKI GRUNTOWO-WODNE

Zgodnie z badaniami podłoża gruntowego opracowanego przez firmę geologiczną „Uni-Geo”. reprezentowaną przez mgr inż. Piotra Rant występują następujące wydzielone grupy gruntów budujące warstwy geotechniczne:

grunt, numer warstwy	wiek	I_D	I_L	C_u	ρ	Φ_v	E_0	wilgotn. nat.	typ gruntu	k
II.A piasek drobny	plejsto cen	0,55	-	-	1,75	30,0	46	14,0	-	10^{-4}
II.B piasek średni	plejsto cen	0,45	-	-	1,85 - 1,95	33,0	65	12,0 - 22,0	-	10^{-3}

Lustro wód gruntowych o swobodnym charakterze znajduje się na głębokości 1,6 m, w rzędnych bezwzględnych stanowi to 140.90m.n.p.m. Z powyższego wynika, iż fundamenty projektowanego budynku znajdują się powyżej zwierciadła wody gruntowej.

Kategorię geotechniczną ustalono na podstawie Rozporządzenia Ministra Spraw Wewnętrznych i Administracji z dnia 25 kwietnia 2012 r. w sprawie ustalania geotechnicznych warunków posadowienia obiektów budowlanych. (Dz. U. 2012. 463). Na podstawie otrzymanych wyników rozpoznania geotechnicznego oraz uwzględniając charakterystykę konstrukcji stwierdza się I kategorię geotechniczną, warunki gruntowo-wodne proste.

Uwagi:

- 1.0.** Po wykonaniu otworu badawczego kontrolnego lub rozpoczęciu prac fundamentowych w przypadku

stwierdzenia warunków gorszych niż założone, o zaistniałym fakcie należy natychmiast powiadomić pracownię projektową oraz dostosować rodzaj posadowienia do faktycznych warunków gruntowo-wodnych.

2.0. Prace ziemne należy prowadzić z zachowaniem warunków BHP, a szczególności bezpiecznego pochylenia skarp, składowanie urobku poza strefą aktywnego obciążenia skarp wykopu fundamentowego.

3.0. W przypadku wystąpienia gruntów wysadzinowych w niższych warstwach, w przypadku wystąpienia ujemnych temperaturach, wykop należy zabezpieczyć przed przemarzeniem zarówno przed jak i po wykonaniu fundamentów.

4.0. Konsystencja gliny zależna jest od wilgotności, wobec powyższego prace ziemne w obrębie tych gruntów należy prowadzić w sposób nie prowadzący wzrostu wilgotności.

5.0. Wykopy pod fundamenty winny być wykonane w taki sposób, aby nie nastąpiło naruszenie naturalnej struktury poniżej posadowienia. Prace sprzętem mechanicznym należy przerwać ok. 15-20cm powyżej poziomu posadowienia, a niedobraną część gruntu usunąć bezpośrednio przed wykonaniem ław lub stóp sposobem ręcznym.

6.0. Przed posadowieniem budynku należy dodatkowo sprawdzić warunki gruntowo-wodne w wykopie. Powyższą czynność powinien wykonać uprawniony geolog z odpowiednim wpisem do dziennika budowy.

7.0. W przypadku posadowienia ław na wysokości terenu istniejącego, bądź poziomie w którym występuje humus (gleba) lub nasyp niebudowlany grunt ten należy usunąć i zastąpić go nasypem budowlanym wykonanym z pospółki nienormowanej zagęszczonej warstwami maksymalnie co 30cm do $I_s > 0,95$

8.0. W przypadku posadowienia ław / stóp na warstwie gruntu luźnego (I_D do 0,33) lub w bliskiej jego okolicy (do 0,8m głębokości poniżej) grunt ten należy zagęścić warstwami maksymalnie co 30 cm, bądź alternatywną metodą gwarantującą nie gorsze parametry zagęszczenia do $I_s > 0,95$. Niewykonanie tej czynności może spowodować znaczne osiadanie fundamentu, a nawet wprowadzić konstrukcję w stan awaryjny.

9.0. Roboty ziemne i fundamentowe należy wykonywać zgodnie z normą PN-68/B-06050 oraz wytycznymi podanymi w opracowaniu ITB: "Warunki techniczne wykonania i odbioru robót budowlano-montażowych" tom 1, część 1, wydany przez Arkady w 1989r.

4. KONSTRUKCJA NOŚNA BUDOWLI

4.1 OPIS ISTNIEJĄCEJ KONSTRUKCJI

Przebudowywany budynek wg dostarczonej dokumentacji posiada następujące elementy konstrukcyjne:

- ściany fundamentowe wykonane jako monolityczne wylewane na mokro na budowie
- ściany zewnętrzne murowane z elementów drobnowymiarowych, nieocieplone, o łącznej grubości 24 cm,
- dach drewniany jednospadowy, pokryty blachą.

4.2 STAN TECHNICZNY ISTNIEJĄCEJ KONSTRUKCJI

Stan techniczny istniejącej konstrukcji określa się jako dobry. Należy zweryfikować stan istniejących elementów w trakcie trwania przebudowy. Pionowość ścian oraz występowanie spękań. W przypadku stwierdzenia występowania innych materiałów niż założone należy skontaktować się z biurem projektowym.

4.3 NOWOPROJEKTOWANE ELEMENTY

4.3.1 MURKI OPOROWE

Przewiduje się wzmocnienie istniejących fundamentów murkami oporowymi posadowionymi na ławach $h=40$ cm, o szerokości 125cm wylewanych z betonu C25/30 (B30), zbrojonych stalą B500SP i B500A w sposób ciągły, posadowione na warstwie chudego betonu B-7.5, grubości 10cm. Prace przeprowadzać zgodnie z opisem na schematach konstrukcyjnych.

Uwagi:

- 1/ minimalne otulenie zbrojenia od dołu 5cm
- 2/ prawidłowość wykonania zbrojenia potwierdzić przez inspektora nadzoru przed betonowaniem.
- 3/ Roboty żelbetowe prowadzić zgodnie z PN-63/B-06251 oraz Warunkami Technicznymi Odbioru Robót Budowlano-Montażowych ITB – Tom I i IV

4.3.2 PRACE NAPRAWCZE

W trakcie prowadzenia robót budowlanych należy wykonać niezbędne prace naprawcze, wypełnić ubytki oraz wyrównać powierzchnie ścian konstrukcyjnych oraz istniejących fundamentów. Zabezpieczyć i naprawić wszelkie spękania w murach oraz fundamentach.

4.3.3 KONSTRUKCJA NOŚNA DACHU DREWNIANEGO

Zaprojektowano dach jednospadowy oparty na płatwiach (drewno C24):

- Krokiew [7x15cm] w rozstawie co 57cm
- Płatew [14x14cm]

Płatew zakotwić w wieńcu za pomocą kotew mechanicznych M12, w rozstawie co 30cm. Wymiary drugorzędnych elementów konstrukcji dachowej podane w projekcie architektonicznym. Przed przystąpieniem do wyznaczania i wykonania poszczególnych elementów należy dokładnie sprawdzić poprzeczne i podłużne wymiary budynku w poziomie oparcia dachu.

Wyznaczenie elementów więźby dachowej wykonać w następujący sposób:

- wykreślić w naturalnej wielkości poszczególne elementy.
- po wyznaczeniu i wykonaniu wycięć i elementów połączeń w powtarzalnych elementach konstrukcji więźby dachowej, należy wykonać próbny montaż w celu sprawdzenia dokładności połączeń.
- mając sprawdzony w próbnym montażu, powtarzający się segment więźby dachowej, można przystąpić do wyznaczania pozostałych elementów oraz wykonania w nich zaciosów, wrębów i innych połączeń.

Przy montażu konstrukcji więźby dachowej należy pamiętać o zaizolowaniu elementów papą w styku z murem lub stropem.

Impregnację drewna należy wykonać po dokonaniu próbnego montażu na parę dni przed ustawieniem konstrukcji więźby dachowej.

Zabezpieczenie antykorozyjne elementów drewnianych wykonać przez zaimpregnowanie środkiem grzybobójczym "SOLTOX", zgodnie z instrukcją załączoną przez producenta, a następnie powlec "PYROLAKIEM W-1-", jako zabezpieczenie przeciwogniowe.

Połączenia elementów drewnianych więźby dachowej wykonać zgodnie z zasadami sztuki ciesielskiej.

5. PRZEPUSTY, OTWORY i WNĘKI DLA PRZYSZŁYCH INSTALACJI; KOTWY I ELEMENTY OSADZANE W CZASIE BETONOWANIA

Wszystkie otwory i przepusty w elementach żelbetowych są wykonane w ramach Stanu Surowego, łącznie ze wzmocnieniem zbrojenia. Wszystkie otwory mniejsze od 10x10cm lub $\Phi 10$ cm są wykonywane przez Wykonawcę jako wiercone.

Za wyjątkiem szczególnych przypadków, elementy metalowe kotwione w betonie (taśmy dylatacyjne i przerwy roboczych itd..) są dostarczone i osadzone przez Wykonawcę zgodnie z projektem i wytycznymi systemowymi.

6. WYTYCZNE TECHNICZNE

6.1 TOLERANCJE WYMIAROWE

Wykonawcy zobowiązani są do starannego sprawdzania wszystkich wymiarów, podanych na rysunkach oraz zgodności planów zbiorczych ze szczegółowymi rysunkami oraz opisem technicznym.

Tolerancje wymiarowe dotyczą pomiarów kontrolnych zarówno robót wykonanych przez poszczególnych podwykonawców, jak i w dokonanych w fazie oddania do użytku.

W konsekwencji, wszystkie niedokładności wynikające z usytuowania, deformacji szalunków, zmienności wymiarów w wyniku temperatury i skurczu są dodawane. Wartości te skumulowane muszą obowiązkowo mieścić się w granicach normowych.

Wykonawcy sprawdzają na miejscu możliwość zachowania podanych wymiarów i rzędnych, sygnalizują wszystkie pomyłki lub uchybienia Inwestorowi i Pracowni Projektowej, którzy w razie potrzeby dokonają uściśleń lub wykonają niezbędne modyfikacje.

Wykonawcy będą wyłącznie odpowiedzialni za pomyłki oraz zmiany w ich zestawie robót lub innych wykonawców, wywołane zapomnieniem lub nieprzestrzeganiem niniejszej klauzuli.

6.2 BADANIA I KONTROLA BETONÓW I MATERIAŁÓW

Wykonawca zapewnia przeprowadzenie prób i kontroli, wymaganych normami branżowymi. Badania są realizowane przez uprawnione laboratorium. Na jedno pobranie przypadają 3 próbki

6.3 BETON GOTOWY DO UŻYTKU

Beton może być produkowany w betoniarni zewnętrznej, uznanej przez Inwestora dla wymaganych klas betonu. Transport obowiązkowo winien się odbywać w betoniarkach samochodowych.

Beton będzie zgodny z normami polskimi. Wszelkie dodawanie wody po wyprodukowaniu betonu jest zakazane.

6.4 BETONOWANIE-PIELEGNACJA BETONU

Szalunki muszą być zwilżone przed betonowaniem, ich powierzchnia musi być wilgotna, ale nie zmoczona. Beton nie może spadać z wysokości większej od 3,0m. Musi być układany warstwami niedużej grubości (20-30cm). Przerwa w betonowaniu 2 kolejnych warstw nie może być większa od 15min. Drganie zbrojenia, i za pośrednictwem zbrojenia betonu jest zakazane.

Wykonawca zobowiązany jest do wypełnienia kart betonowania, z podaniem: daty, godziny i warunków atmosferycznych, temperatury, pochodzenia betonu.

W przypadku zatrzymania betonowania, beton jest utrzymywany siatką metalową o drobnych oczkach, mocowaną do zbrojenia. Przed wznowieniem betonowania, powierzchnia przylgowa jest energicznie oczyszczona i zwilżona do nasycenia, przed wylaniem świeżego betonu.

6.5 BETONOWANIE W NISKICH I WYSOKICH TEMPERATURACH

Betonowanie, gdy temperatura zmierzona na placu budowy jest niższa od -5C jest zabronione, chyba że, Kierownik Projektu wyrazi na to zgodę na piśmie.

Gdy temperatura mieści się w granicach +- 5C, wylwanie betonu jest dozwolone, pod warunkiem zastosowania skutecznych środków zapobiegających szkodliwym skutkom zimna.

W okresach, w których temperatura zmierzona na budowie jest wyższa niż +25C, wykonawca przekaże Inwestorowi i Pracowni projektowej, w ramach programu betonowania, proponowane działania.

6.6 STAL ZBROJENIOWA

Stosowane zbrojenie musi być zgodne z kartą homologacyjną. Zbrojenie w momencie jego montowania i betonowania, nie może nosić śladów rdzy kruchej , smaru lub błota. Uformowanie zbrojenia powinno być zgodnie z normami.

6.7 SZALOWANIE - ROZSZALOWANIE

Szalunki muszą być dostatecznie sztywne, by wytrzymać bez wyraźnego odkształcenia, obciążenie i naciski, którym są poddane oraz przypadkowe uderzenia w czasie wykonywania robót. Muszą być dostatecznie szczelne, szczególnie w narożach, by uniknąć wycieku zaczynu cementowego. Szalunki przed betonowaniem muszą być oczyszczone ze wszystkich obcych materiałów.

Rozszalowanie musi być dokonane dopiero gdy beton wystarczająco stwardnieje, by móc przenieść naprężenia, którym zostanie poddany bez nadmiernego odkształcenia oraz przy zapewnieniu dostatecznych warunków bezpieczeństwa.

7. WYTYCZNE MONTAŻU

Montaż konstrukcji należy prowadzić w oparciu o projekt technologii i organizacji montażu sporządzony na podstawie niniejszych wytycznych z uwzględnieniem warunków miejscowych oraz przepisów bezpieczeństwa w budownictwie.

Montaż elementów należy prowadzić w zasadzie przy świetle naturalnym zapewniającym dobrą widoczność na odległość 30m

Dopuszcza się prowadzenie montażu przy sztucznym oświetleniu z zachowaniem następujących warunków:

- w miejscu bezpośredniego montażu i na stanowisku pracy oświetlenie musi zapewniać pełną widoczność, natężenie oświetlenia powinno wynosić 100 luksów , a w miejscu pobierania elementów 25-50 luksów
- cały obiekt łącznie powinien być oświetlony lampami o natężeniu 20 luksów
- prace przy sztucznym oświetleniu powinny być wykonane ze szczególnym przestrzeganiem bhp .

Jakość elementów stalowych, stanowiących elementy wysyłkowe , ma decydujące znaczenie na przebieg montażu pawilonu.

Wszystkie elementy wysyłkowe dowożone na plac budowy nie powinny mieć większych odchyłek wymiarowych od dopuszczalnych. Dostarczone elementy wysyłkowe powinny posiadać atest wytwórni wynikający z badań zgodnie z obowiązującymi przepisami i normami.

Elementy , których jakość nie odpowiada warunkom technicznym i konstrukcyjnym nie mogą być wbudowane w konstrukcję montowanej hali.

Składowiska elementów gotowych do montażu należy lokalizować w zasięgu żurawia. Teren pod składowanie elementów do montażu powinien być wyrównany i odwodniony. Składowisko należy wyposażyć w odpowiednią liczbę podwalin , podkładek.

Przed przystąpieniem do robót montażowych należy wykonać prace wstępne przygotowawcze:

- przygotować plac budowy oraz składowiska
- założyć bazę kontrolno-pomiarową
- sprawdzić wykonanie robót tradycyjnych , poprzedzających montaż
- dokonać odbioru robót
- dostarczyć na budowę i przygotować maszyny i urządzenia montażowe
- przeprowadzić instruktaż brygad montażowych

Przed rozpoczęciem montażu należy założyć bazę kontrolno-pomiarową.

Szczególną uwagę zwrócić na założenie osnowy realizacyjnej dla obsługi montażu składającej się z następujących punktów:

- punkt początkowy
- punkt linii bazowych
- punkt ramy geodezyjnej do pomiaru stanu zerowego.

Podczas składowania elementów na składowisku należy przestrzegać następujących zasad :

- elementy należy składować w sposób umożliwiający odczytanie symboli i oznakowań.
- przy układaniu elementów należy stosować podkładowe drewniane tak , aby zabezpieczone były od zetknięcia się z ziemią , zalania wodą i gromadzenie się wody w zagłębieniach konstrukcji.
- nie wolno składować elementów pod liniami napowietrznymi energii elektrycznej

Osie modularne na ławach i stopach powinny być przeniesione w sposób geodezyjny i potwierdzone przez uprawnionego geodetę w dzienniku Budowy.

Montaż budynku należy wykonać zgodnie z obowiązującymi przepisami BHP. Nie dopuszcza się do użycia do montażu elementów których jakość nie odpowiada warunkom technologicznym i konstrukcyjnym danego elementu.

Elementy użyte do montażu muszą posiadać atest.

Przy montażu deskowań należy kontrolować jego dokładności sprawdzając:

- a/ osiowe ustawienie elementu
- b/ pionowe ustawienie elementu
- c/ wielkość przesunięć w pionie i poziomie.
- d/ wielkość przesunięcia w stosunku do elementów niższej kondygnacji.

Jeżeli przy montażu bezpośrednio ze środków transportowych elementy są załadowane w pozycji innej niż mają być wbudowane, należy uprzednio przed podaniem na miejsce wbudowania ułożyć je na podkładach obok środka transportowanego, w celu zmiany sposobu ich podwieszenia.

Zabrania się podnoszenia innych przedmiotów, jak narzędzi, środków mocujących itp. łączenie z elementami montażowymi.

Zabrania się pozostawiania zawieszonego elementu w czasie przerwy lub po zakończeniu pracy.

UWAGA

Wszystkie prace budowlane należy wykonać zgodnie z " Warunkami technicznymi wykonania i odbioru robót budowlano-montażowych". tom I. Budownictwo Ogólne oraz warunki BHP jakie obowiązują w budownictwie.

AUTOR:
mgr inż. Piotr Milewski
upr. nr PDL/0080/PBKb/18

WSPÓŁPRACA:
inż. Magdalena Figura



IZBA ARCHITEKTÓW
RZECZYPOSPOLITEJ POLSKIEJ

PODLASKA OKRĘGOWA IZBA ARCHITEKTÓW
OKRĘGOWA KOMISJA KWALIFIKACYJNA

Białystok, 2003.12.23

POKK/14/2003

DECYZJA

Na podstawie art. 24 ust.1 pkt 1 i 2 w związku z art. 11 – ustawy z dnia 15 grudnia 2000r. o samorządach zawodowych architektów, inżynierów budownictwa oraz urbanistów / Dz. U. z 2001r. Nr 5, poz. 42 z późn. zm./; art. 12a ust. 2 w związku z art. 13 ust 1 pkt 1 i art. 14 ust. 1 pkt 1 – ustawy z dnia 7 lipca 1994r. Prawo budowlane / t.j. Dz. U. z 2000r. Nr 106, poz. 1126 z późn. zm./; § 9 – rozporządzenia Ministra Gospodarki Przestrzennej i Budownictwa z dnia 30 grudnia 1994r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie / Dz. U. z 1995r. Nr 8, poz. 38 z późn. zm./ oraz art. 104 – ustawy z dnia 14 czerwca 1960r. Kodeks postępowania administracyjnego / t.j. Dz. U. z 2000r. Nr 98, poz. 1071 z późn. zm./,

- skład orzekający –

OKRĘGOWEJ KOMISJI KWALIFIKACYJNEJ
PODLASKIEJ OKRĘGOWEJ IZBY ARCHITEKTÓW

orzeka, że

Pani mgr inż. arch. Magdalena Hyży

urodzona dnia 15 stycznia 1974r. w Białymstoku

uzyskuje

**uprawnienia budowlane do projektowania w specjalności architektonicznej
bez ograniczeń**

nr ewidencyjny: Bł – POKK/14/2003

Uzasadnienie

Zespół Egzaminacyjny powołany przez Przewodniczącego Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej – Podlaskiej Okręgowej Izby Architektów stwierdził, że Pani mgr inż. arch. Magdalena Hyży posiada wymagane prawem wykształcenie i praktykę zawodową konieczne do uzyskania uprawnień budowlanych do projektowania w specjalności architektonicznej bez ograniczeń i uzyskała pozytywny wynik egzaminu na uprawnienia budowlane – wobec czego orzeczono jak w sentencji.

Od niniejszej decyzji przysługuje odwołanie do Krajowej Komisji Kwalifikacyjnej Izby Architektów za pośrednictwem Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej Podlaskiej Okręgowej Izby Architektów, w terminie 14 dni od daty otrzymania niniejszej decyzji.



Skład orzekający:

1. Jan Hahn

- członek Komisji

2. Janusz Kaczyński

- członek Komisji

3. Józef Matwiejuk

- członek Komisji

4. Maciej Pokorski

- Wiceprzewodniczący Komisji

5. Stanisław Łapieński-Piechota

- Przewodniczący Komisji

Otrzymują:

1. Pani mgr inż. arch. Magdalena Hyży
zam. przy ul. Piastowskiej 15B/29, 15 – 207 Białystok
2. Okręgowa Rada Podlaskiej Okręgowej Izby Architektów
3. Główny Inspektor Nadzoru Budowlanego
4. a/a



PODLASKA
OKRĘGOWA
I Z B A
INŻYNIERÓW
BUDOWNICTWA

Białystok, dnia 11 grudnia 2018 r.

POIIB.KK.7131/018/18

DECYZJA

Na podstawie art. 24 ust. 1 pkt 2 ustawy z dnia 15 grudnia 2000 r. o samorządach zawodowych architektów oraz inżynierów budownictwa (tekst jednolity: Dz. U. z 2016 r. poz. 1725, z późniejszymi zmianami), art. 12 ust. 2, 3 i 4c pkt 1, art. 14 ust. 1 pkt 2 ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. – Prawo budowlane (tekst jednolity: Dz. U. z 2018 r. poz. 1202, z późniejszymi zmianami) oraz § 12 ust. 1 rozporządzenia Ministra Infrastruktury i Rozwoju z dnia 11 września 2014 r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie (Dz. U. poz. 1278), po ustaleniu, że zostały spełnione warunki w zakresie przygotowania zawodowego oraz po złożeniu przez stronę egzaminu na uprawnienia budowlane z wynikiem pozytywnym, Komisja Kwalifikacyjna Podlaskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa stwierdza, iż:

Pan PIOTR MILEWSKI
magister inżynier budownictwa
urodzony dnia 2 października 1991 r. w Białymstoku

otrzymuje

UPRAWNIENIA BUDOWLANE
numer ewidencyjny PDL/0080/PBKb/18

do projektowania bez ograniczeń
w specjalności konstrukcyjno-budowlanej

UZASADNIENIE

W związku z uwzględnieniem w całości żądania strony, na podstawie art. 107 § 4 ustawy z dnia 14 czerwca 1960 r. – Kodeks postępowania administracyjnego (tekst jednolity: Dz. U. z 2018 r. poz. 2096, z późniejszymi zmianami), odstępuje się od uzasadnienia decyzji. Zakres nadanych uprawnień wskazano na odwrocie decyzji.

POUCZENIE

Od niniejszej decyzji służy odwołanie do Krajowej Komisji Kwalifikacyjnej Polskiej Izby Inżynierów Budownictwa, za pośrednictwem Komisji Kwalifikacyjnej Podlaskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa, w terminie 14 dni od daty jej doręczenia. W trakcie biegu terminu do wniesienia odwołania strona może zrzec się prawa do wniesienia odwołania wobec organu administracji publicznej, który wydał decyzję. Z dniem doręczenia organowi administracji publicznej oświadczenia o zrzeczeniu się prawa do wniesienia odwołania przez ostatnią ze stron postępowania, decyzja staje się ostateczna i prawomocna, co oznacza, iż stronie nie przysługuje prawo do odwołania się ani skargi do sądu administracyjnego. Nie jest możliwe skuteczne cofnięcie oświadczenia o zrzeczeniu się prawa do wniesienia odwołania.

1. Przewodniczący Komisji Kwalifikacyjnej POIIB
dr inż. Krzysztof Falkowski
2. Zastępca Przewodniczącego Komisji Kwalifikacyjnej POIIB
mgr inż. Marek Gwiazdowski
3. Sekretarz Komisji Kwalifikacyjnej POIIB
mgr inż. Wojciech Sadowski
4. Członek Komisji Kwalifikacyjnej POIIB
mgr inż. Dariusz Kiluk

K. Falkowski
M. Gwiazdowski
W. Sadowski
D. Kiluk



Otrzymują:

1. Pan Piotr Milewski
2. Główny Inspektor Nadzoru Budowlanego
3. Rada Podlaskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa
4. aa.

Uprawnienia budowlane nadane

Panu PIOTROWI MILEWSKIEMU
magistrowi inżynierowi budownictwa
urodzonemu dnia 2 października 1991 r. w Białymstoku
numer ewidencyjny PDL/0080/PBKb/18
do projektowania bez ograniczeń
w specjalności konstrukcyjno-budowlanej

upoważniają do:

- 1) projektowania konstrukcji obiektu,
- 2) sporządzania projektu zagospodarowania działki lub terenu, w zakresie specjalności konstrukcyjno-budowlanej,
- 3) sprawdzania projektów architektoniczno-budowlanych w odniesieniu do konstrukcji obiektu,
- 4) sprawowania nadzoru autorskiego w zakresie specjalności konstrukcyjno-budowlanej,
- 5) sprawowania kontroli technicznej utrzymania obiektów budowlanych w odniesieniu do konstrukcji obiektu.

Podstawa prawna: art. 12 ust. 1 pkt 1 oraz art. 13 ust. 4 ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. – Prawo budowlane (tekst jednolity: Dz. U. z 2018 r. poz. 1202, z późniejszymi zmianami), w związku z § 10 oraz § 12 ust. 1 rozporządzenia Ministra Infrastruktury i Rozwoju z dnia 11 września 2014 r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie (Dz. U. poz. 1278).

1. Przewodniczący Komisji Kwalifikacyjnej POIIB
dr inż. Krzysztof Falkowski
2. Zastępca Przewodniczącego Komisji Kwalifikacyjnej POIIB
mgr inż. Marek Gwiazdowski
3. Sekretarz Komisji Kwalifikacyjnej POIIB
mgr inż. Wojciech Sadowski
4. Członek Komisji Kwalifikacyjnej POIIB
mgr inż. Dariusz Kiluk

K. Falkowski
.....
M. Gwiazdowski
.....
W. Sadowski
.....
D. Kiluk
.....





IZBA ARCHITEKTÓW
RZECZYPOSPOLITEJ POLSKIEJ

Podlaska Okręgowa Rada Izby Architektów RP

ZAŚWIADCZENIE - ORYGINAŁ

(wypis z listy architektów)

Podlaska Okręgowa Rada Izby Architektów RP zaświadcza, że:

mgr inż. arch. Magdalena Hyży-Rydzewska

posiadająca kwalifikacje zawodowe do pełnienia samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie w specjalności architektonicznej i w zakresie posiadanych uprawnień nr **BŁ-POKK/14/2003**, jest wpisana na listę członków Podlaskiej Okręgowej Izby Architektów RP pod numerem: **PD-0230**.

Członek czynny od: 21-07-2004 r.

Data i miejsce wygenerowania zaświadczenia: 29-03-2022 r. Białystok.

Zaświadczenie jest ważne do dnia: **30-06-2023 r.**

Podpisano elektronicznie w systemie informatycznym Izby Architektów RP przez:
Waldemar Jasiewicz, Przewodniczący Okręgowej Rady Izby Architektów RP.

Nr weryfikacyjny zaświadczenia:

PD-0230-DB9Y-7545-9AA5-223Y



Zaświadczenie

o numerze weryfikacyjnym:

PDL-XZE-3YK-J63 *

Pan Piotr Milewski o numerze ewidencyjnym PDL/BO/0004/19
adres zamieszkania ul. Józefa Chełmońskiego 35, 15-195 Białystok
jest członkiem Podlaskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa i posiada wymagane
ubezpieczenie od odpowiedzialności cywilnej.
Niniejsze zaświadczenie jest ważne od 2022-02-01 do 2023-01-31.

Zaświadczenie zostało wygenerowane elektronicznie i opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym
weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu w dniu 2022-01-11 roku przez:

Waldemar Jasielczuk, Zastępca Przewodniczącego Rady Podlaskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa.

(Zgodnie art. 5 ust 2 ustawy z dnia 18 września 2001 r. o podpisie elektronicznym (Dz. U. 2001 Nr 130 poz. 1450) dane w postaci elektronicznej opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu są równoważne pod względem skutków prawnych dokumentom opatrzonym podpisami własnoręcznymi.)

* Weryfikację poprawności danych w niniejszym zaświadczeniu można sprawdzić za pomocą numeru weryfikacyjnego zaświadczenia na stronie Polskiej Izby Inżynierów Budownictwa www.piib.org.pl lub kontaktując się z biurem właściwej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa.