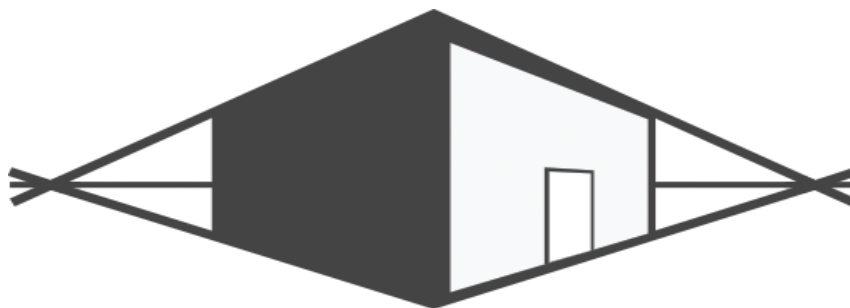


**MIROSŁAW BURTA**  
**ZAKŁAD USŁUGOWY**  
ul. Grabianowska 23  
08-110 Siedlce  
NIP: 821-000-53-38  
telefax (25) 632-56-79  
Regon 710014231  
kom. +48-505-085-426  
email: m.m.burta@wp.pl



**MIROSŁAW BURTA**  
**ZAKŁAD USŁUGOWY**

**TOM 3/4 Egz. Nr**

## **PROJEKT TECHNICZNY ARCHITEKTONICZNO-KONSTRUKCYJNY**

**BUDOWY ALTANY NA CELE KULTURALNE I TURYSTYCZNE W MIEJSCOWOŚCI ZALIWIE PIEGAWKI, CZĘŚĆ**

**DZIAŁKI NR EW. 56, OBRĘB ZALIWIE- PIEGAWKI, GMINA MOKOBODY**

**W RAMACH ZADANIA WIATA PIKNIKOWA W M. ZALIWIE PIEGAWKI**

**Zabudowa:** teren sportu i rekreacji

**Lokalizacja:** działka nr ew. 56, obręb Zaliwie- Piegawki, gmina Mokobody  
jednostka ewidencyjna 142604\_2 gmina Mokobody  
obręb ewidencyjny 0023 Zaliwie-Piegawki

**Inwestor:** Gmina Mokobody  
Pl. Chreptowicza 25  
08 – 124 Mokobody

**Kategoria budynku:** VIII

Lp.	Branża	Projektant	Sprawdzający	Uprawnienia	Podpis
1	ARCHITEKTURA	mgr inż. arch. Agnieszka Burta- Michalak		Specjalność architektoniczna do projektowania bez ograniczeń MA/071/17	
2.	KONSTRUKCJA	mgr inż. Anna Burta		Specjalność konstrukcyjna do projektowania bez ograniczeń MAZ/0565/PWOK/13	

Siedlce, kwiecień 2025 r.

## ZAWARTOŚĆ OPRACOWANIA

2.1 OŚWIADCZENIE PROJEKTANTA .....	3
3.1. Zamierzony sposób użytkowania oraz program użytkowy obiektu.....	4
3.2. Układ przestrzenny i forma architektoniczna budynku .....	4
3.3 Charakterystyczne parametry obiektu budowlanego:.....	4
3.4. Roboty do wykonania .....	4
3.5 . Utwardzenia.....	5
3.6 . Konstrukcja dachu.....	6
3.6 . Słupy .....	9
4.0 RYSUNKI .....	11
4.1 Wiata – Rzut fundamentów – Rys. nr 1 .....	12
4.2 Wiata – Rzut przyziemia – Rys. nr 2.....	13
4.3 Wiata – Rzut więźby dachowej – Rys. nr 3 .....	14
4.4 Wiata – Rzut dachu – Rys. nr 4 .....	15
4.5 Wiata – Elewacje i przekroje – Rys. nr 5.....	16

### **3.1. Zamierzony sposób użytkowania oraz program użytkowy obiektu.**

Wiata będzie pełniła funkcję rekreacyjną i służyła jako miejsce spotkań na świeżym powietrzu.

### **3.2. Układ przestrzenny i forma architektoniczna budynku**

Na działce nr ew. 56 w obrębie Zaliwie Piegawki w miejscowości Zaliwie Piegawki zaprojektowano

Wiatę piknikową w kształcie litery U, o wydłużonych ramionach. Wiata w konstrukcji drewnianej usytuowana na utwardzeniu z kostki, z dachem dwuspadowym o kącie nachylenia 30°, kryta blachą płaską w kolorze antracyt. Obiekt otwarty – nie zamknięty śnicami zewnętrznymi.

### **3.3 Charakterystyczne parametry obiektu budowlanego:**

Dane techniczne wiaty:

- Pow. zabudowy: 190,30 m<sup>2</sup>

### **3.4. Roboty do wykonania**

1. Wykonać stopy fundamentowe o wymiarach 50 x 50 x 110 cm z B-25, W8, na podlewce z chudego betonu B-10 gr. 10 cm, zbrojone stalą A-IIIN, zgodnie z rysunkiem fundamentów. Otulina 5 cm. Jeżeli wystąpi kolizja rozbieranych fundamentów istniejącego budynku z projektowanym fundamentem wiaty, grunt należy wymienić poprzez wykonanie nasypu budowlanego z piasku min. Średniego zagęszczonego warstwami do  $I_s > 0,97$ .
2. W fundamentach zamocować łączniki słupowe do montażu słupów drewnianych. Złącza muszą być ze stali nierdzewnej lub ocynkowane ogniowo metodą zanurzeniową (powłoka minimum gr. 55  $\mu\text{m}$ ). NIE DOPUSZCZA się podstaw słupów ocynkowanych elektrolitycznie. Podstawy powinny posiadać aprobatę techniczną.
3. Zamontować konstrukcję drewnianą:
  - Słupy 25 x 25 cm
  - Płatwie 15 x 20 cm
  - Krokwie 8 x 16 cm
  - Miecze 10 x 12 cm
  - Kleszcze 15 x 20 cm
  - Jętki 10 x 20 cm
4. Dach dwuspadowy o kącie nachylenia 30°, pokryty blachą płaską w kolorze antracyt na pełnym deskowaniu z heblowanych desek.

5. Wiata wyposażona w ławy drewniane, z ławkami do siedzenia po obu stronach.



1. Przykładowe wyposażenie

Wszystkie elementy drewniane powinny być skutecznie zaimpregnowane przed działaniem grzybów oraz wilgoci, za pomocą specjalnych środków, przeznaczonych do stosowania na zewnątrz. Elementy drewniane heblowane, wykończone lakierobejcą w kolorze ciemnego brązu – matowe.

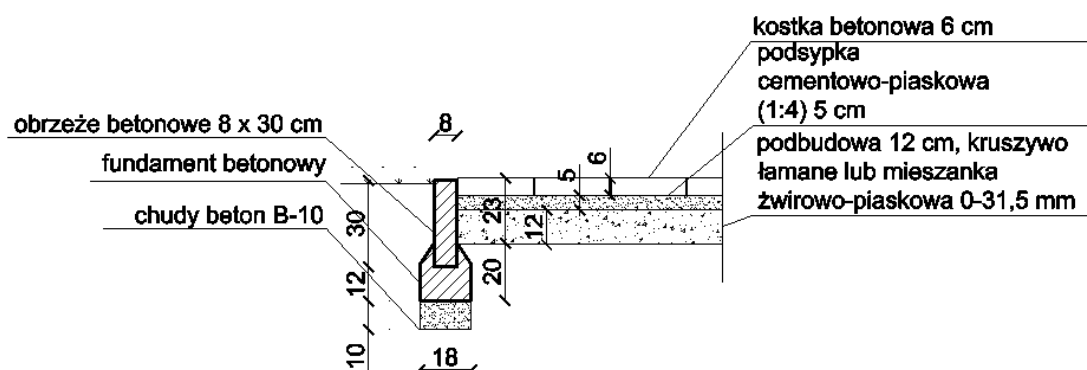
### **Kolory lakierobejcy i gontu oraz rodzaj wyposażenia uzgodnić z Projektantem oraz Inwestorem na etapie realizacji**

## **3.5 . Utwardzenia**

Pod wiatą należy wykonać utwardzenie kostki bezspoinowej.

Na powierzchni 19x22,16 m wykonać podbudowę z piasku gr. 20 cm, zagęszczonego do  $I_s > 0,97$ . Następnie wykonać podbudowę z chudego betonu gr. 10 cm i ułożyć na niej kostkę gr. 8 cm. Kostkę ułożyć ze spadkiem 0,05 % w kierunku od osi C do osi A i E. Utwardzenie zakończyć obrzeżem betonowym prefabrykowanym 8 x 30 cm, ustawionym w ławie betonowej na podbudowie z chudego betonu gr. 10 cm. Obrzeże powinno być poniżej nawierzchni z kostki aby umożliwić odprowadzenie wód opadowych.

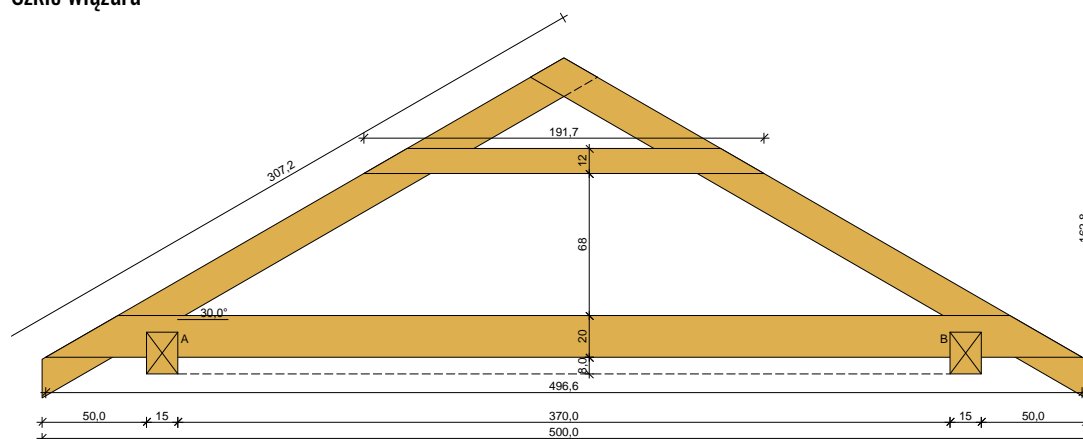
Dojścia do wiaty o szerokości 5m, wykonać z bezspoinowej kostki betonowej gr. 6 cm. Spadek utwardzeń 0,5% w kierunku zieleni.



### 3.6 . Konstrukcja dachu

#### **DANE:**

Szkic więzara



#### **Geometria ustroju:**

Kąt nachylenia połaci dachowej  $\alpha = 30,0^\circ$

Rozpiętość więzara  $l = 5,00$  m

Rozstaw murłat w świetle  $l_s = 3,70$  m

Poziom jętka  $h = 0,08$  m

Poziom grzędę  $h_g = 0,68$  m

Rozstaw wiązarów  $a = 4,00$  m

Usztywnienia boczne krokwi - na całej długości elementu

Dodatkowe usztywnienia boczne jętki - brak

Dodatkowe usztywnienia boczne grzędę - brak

Odległość w świetle podprać murłaty  $l_m = 3,75$  m

#### **Dane materiałowe:**

- krokiew 8/16 cm (zaciosy: murłata - 3 cm, jętka - 3 cm, grzędę - 3 cm) z drewna C24
- jętka 10/20 cm z drewna C24,
- grzędę 10/12 cm z drewna C24,
- murłata 15/20 cm z drewna C45

#### **Obciążenia** (wartości charakterystyczne i obliczeniowe):

- pokrycie dachu :  $g_k = 0,42$  kN/m<sup>2</sup>,  $g_o = 0,50$  kN/m<sup>2</sup>
- uwzględniono ciężar własny więzara
- obciążenie śniegiem (wg PN-80/B-02010/Az1/Z1-1: połac bardziej obciążona, strefa 3, A=300 m n.p.m., nachylenie połaci 30,0 st.):
  - na połaci lewej  $s_{kl} = 1,44$  kN/m<sup>2</sup>,  $s_{ol} = 2,16$  kN/m<sup>2</sup>
  - na połaci prawej  $s_{kp} = 0,96$  kN/m<sup>2</sup>,  $s_{op} = 1,44$  kN/m<sup>2</sup>
- obciążenie wiatrem (wg PN-B-02011:1977/Az1:2009/Z1-3: strefa I, teren A, wys. budynku z =3,9 m):
  - na połaci nawietrznej  $p_{klI} = -0,43$  kN/m<sup>2</sup>,  $p_{olI} = -0,65$  kN/m<sup>2</sup>
  - na połaci nawietrznej  $p_{klII} = -0,17$  kN/m<sup>2</sup>,  $p_{olII} = -0,25$  kN/m<sup>2</sup>
  - na połaci zawietrznej  $p_{kp} = -0,41$  kN/m<sup>2</sup>,  $p_{op} = -0,62$  kN/m<sup>2</sup>
- obciążenie ociepleniem dolnego odcinka krokwi  $g_{kk} = 0,00$  kN/m<sup>2</sup>,  $g_{ok} = 0,00$  kN/m<sup>2</sup>
- obciążenie stałe jętki :  $q_{jk} = 0,00$  kN/m<sup>2</sup>,  $q_{jo} = 0,00$  kN/m<sup>2</sup>
- obciążenie zmienne jętki :  $p_{jk} = 0,00$  kN/m<sup>2</sup>,  $p_{jo} = 0,00$  kN/m<sup>2</sup>
- obciążenie stałe grzędę :  $q_{gk} = 0,00$  kN/m<sup>2</sup>,  $q_{go} = 0,00$  kN/m<sup>2</sup>
- obciążenie zmienne grzędę :  $p_{gk} = 0,00$  kN/m<sup>2</sup>,  $p_{go} = 0,00$  kN/m<sup>2</sup>

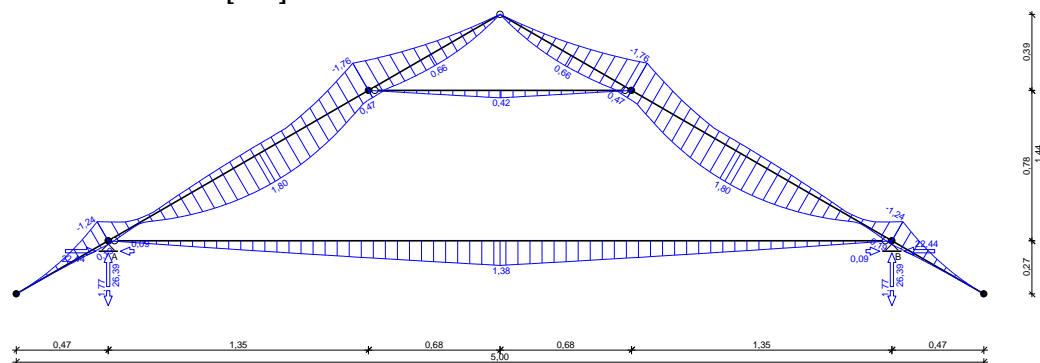
- obciążenie montażowe jętki i grzędy  $F_k = 1,0 \text{ kN}$ ,  $F_0 = 1,2 \text{ kN}$

### Założenia obliczeniowe:

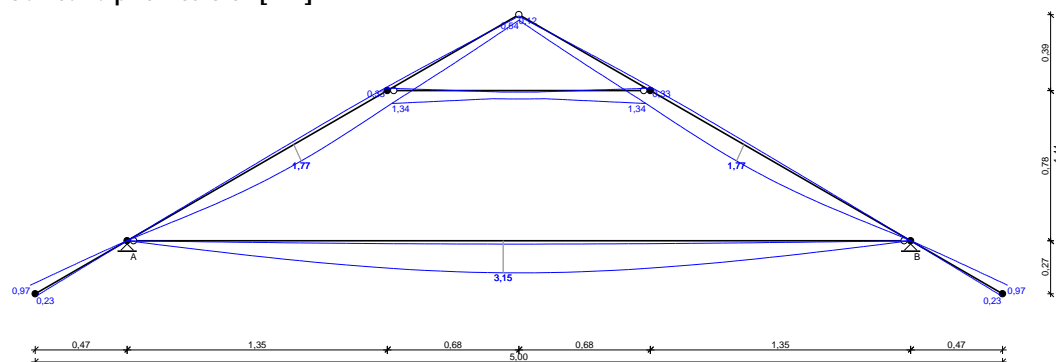
- klasa użytkowania konstrukcji: 2

### WYNIKI:

Obwiednia momentów [kNm]:



Obwiednia przemieszczeń [mm]:



Ekstremalne reakcje podporowe:

węzeł (podpora)	V [kN]	H [kN]	kombinacja SGN
2 (A)	26,39 -1,77 -1,63	22,44 0,07 -0,09	K2: stałe-max+śnieg K27: stałe-min+wiatr z lewej K29: stałe-min+wiatr z prawej
6 (B)	26,39 -1,77 -1,63 21,95	-22,44 -0,07 0,09 -22,44	K7: stałe-max+śnieg-wariant II K29: stałe-min+wiatr z prawej K27: stałe-min+wiatr z lewej K2: stałe-max+śnieg

### WYMIAROWANIE wg PN-B-03150:2000

**Krokiew 8/16 cm** (zaciosy: murłata - 3 cm, jętka - 3 cm, grzęda - 3 cm)

drewno lite iglaste wg PN-EN 338:2004, klasa wytrzymałości **C24**

®  $f_{m,k} = 24 \text{ MPa}$ ,  $f_{t,0,k} = 14 \text{ MPa}$ ,  $f_{c,0,k} = 21 \text{ MPa}$ ,  $f_{v,k} = 2,5 \text{ MPa}$ ,  $E_{0,mean} = 11 \text{ GPa}$ ,  $r_k = 350 \text{ kg/m}^3$

Smukłość

$I_y = 54,1 < 150$

$I_z = 0,0 < 150$

#### Maksymalne siły i naprężenia w prześle

decyduje kombinacja: **K7** stałe-max+śnieg-wariant II

$$M = 1,68 \text{ kNm}, \quad N = 25,92 \text{ kN}$$

$$f_{m,y,d} = 16,62 \text{ MPa}, \quad f_{c,0,d} = 14,54 \text{ MPa}$$

$$s_{m,y,d} = 4,93 \text{ MPa}, \quad s_{c,0,d} = 2,02 \text{ MPa}$$

$$k_{c,y} = 0,798$$

$$s_{c,0,d}/(k_{c,y} \cdot f_{c,0,d}) + s_{m,y,d}/f_{m,y,d} = 0,471 < 1$$

$$(s_{c,0,d}/f_{c,0,d})^2 + s_{m,y,d}/f_{m,y,d} = 0,227 < 1$$

#### Maksymalne siły i naprężenia na podporze - murłacie

decyduje kombinacja: **K2** stałe-max+śnieg

$$M = -1,24 \text{ kNm}, \quad N = 29,92 \text{ kN}$$

$$f_{m,y,d} = 16,62 \text{ MPa}, \quad f_{c,0,d} = 14,54 \text{ MPa}$$

$$s_{m,y,d} = 5,52 \text{ MPa}, \quad s_{c,0,d} = 2,88 \text{ MPa}$$

$$(s_{c,0,d}/f_{c,0,d})^2 + s_{m,y,d}/f_{m,y,d} = 0,371 < 1$$

#### Maksymalne siły i naprężenia na podporze - grzędzie

decyduje kombinacja: **K28** stałe-min+wiatr z lewej-wariant II

$$M = 0,00 \text{ kNm}, \quad N = -0,60 \text{ kN}$$

$$f_{m,y,d} = 11,08 \text{ MPa}, \quad f_{c,0,d} = 9,69 \text{ MPa}$$

$$s_{m,y,d} = 0,00 \text{ MPa}, \quad s_{c,0,d} = -0,08 \text{ MPa}$$

$$s_{t,0,d}/f_{t,0,d} + s_{m,y,d}/f_{m,y,d} = 0,012 < 1$$

#### Maksymalne ugięcie krokwi (pomiędzy murłatą a kalenicą)

decyduje kombinacja: **K2** stałe-max+śnieg

$$u_{fin} = 1,56 \text{ mm} < u_{net,fin} = l / 200 = 2338 / 200 = 11,69 \text{ mm} \quad (13,3\%)$$

#### Maksymalne ugięcie wspornika krokwi

decyduje kombinacja: **K2** stałe-max+śnieg

$$u_{fin} = 0,97 \text{ mm} < u_{net,fin} = 2 \cdot l / 200 = 2 \cdot 548 / 200 = 5,48 \text{ mm} \quad (17,7\%)$$

### **Jętka 10/20 cm z drewna C24**

drewno lite iglaste wg PN-EN 338:2004, klasa wytrzymałości **C24**

$$\textcircled{R} \quad f_{m,k} = 24 \text{ MPa}, \quad f_{t,0,k} = 14 \text{ MPa}, \quad f_{c,0,k} = 21 \text{ MPa}, \quad f_{v,k} = 2,5 \text{ MPa}, \quad E_{0,mean} = 11 \text{ GPa}, \quad r_k = 350 \text{ kg/m}^3$$

#### Maksymalne siły i naprężenia

decyduje kombinacja: **K24** stałe-max+montażowe jętki

$$M = 1,38 \text{ kNm}, \quad N = 0,00 \text{ kN}$$

$$f_{m,y,d} = 12,92 \text{ MPa}, \quad f_{c,0,d} = 11,31 \text{ MPa}$$

$$s_{m,y,d} = 2,08 \text{ MPa}, \quad s_{c,0,d} = 0,00 \text{ MPa}$$

#### Maksymalne ugięcie

decyduje kombinacja: **K24** stałe-max+montażowe jętki

$$u_{fin} = 3,15 \text{ mm} < u_{net,fin} = l / 200 = 4050 / 200 = 20,25 \text{ mm} \quad (15,6\%)$$

### **Grzęda 10/12 cm**

drewno lite iglaste wg PN-EN 338:2004, klasa wytrzymałości **C24**

$$\textcircled{R} \quad f_{m,k} = 24 \text{ MPa}, \quad f_{t,0,k} = 14 \text{ MPa}, \quad f_{c,0,k} = 21 \text{ MPa}, \quad f_{v,k} = 2,5 \text{ MPa}, \quad E_{0,mean} = 11 \text{ GPa}, \quad r_k = 350 \text{ kg/m}^3$$

#### Smukłość

$$l_y = 40,1 < 150$$

$$l_z = 48,1 < 150$$

#### Maksymalne siły i naprężenia

decyduje kombinacja: **K25** stałe-max+montażowe grzędzy

$$M = 0,42 \text{ kNm} \quad N = 5,86 \text{ kN}$$

$$f_{m,y,d} = 12,92 \text{ MPa}, \quad f_{c,0,d} = 11,31 \text{ MPa}$$

$$s_{m,y,d} = 1,75 \text{ MPa}, \quad s_{c,0,d} = 0,49 \text{ MPa}$$

$$k_{c,y} = 0,940, \quad k_{c,z} = 0,869$$

$$s_{c,0,d}/(k_{c,y} \cdot f_{c,0,d}) + s_{m,y,d}/f_{m,y,d} = 0,181 < 1$$

$$s_{c,0,d}/(k_{c,z} \cdot f_{c,0,d}) + s_{m,y,d}/f_{m,y,d} = 0,185 < 1$$

Maksymalne ugięcie

decyduje kombinacja: **K25** stałe-max+montażowe grzędzy

$$u_{fin} = 0,51 \text{ mm} < u_{net,fin} = l / 200 = 1359 / 200 = 6,80 \text{ mm} \quad (7,4\%)$$

### Murłata 15/20 cm

drewno lite iglaste wg PN-EN 338:2004, klasa wytrzymałości **C45**

$$\textcircled{R} \quad f_{m,k} = 45 \text{ MPa}, \quad f_{t,0,k} = 27 \text{ MPa}, \quad f_{c,0,k} = 27 \text{ MPa}, \quad f_{v,k} = 3,8 \text{ MPa}, \quad E_{0,mean} = 15 \text{ GPa}, \quad r_k = 440 \text{ kg/m}^3$$

### Część murłaty oparta na podporach

Ekstremalne obciążenia obliczeniowe

$$q_{z,max} = 6,60 \text{ kN/m}, \quad q_{y,max} = 5,61 \text{ kN/m}$$

$$q_{z,min} = -0,44 \text{ kN/m} \text{ (odrywanie)}$$

Maksymalne siły i naprężenia

decyduje kombinacja: **K2** stałe-max+śnieg

$$M_y = 11,60 \text{ kNm}, \quad M_z = 9,86 \text{ kNm}$$

$$f_{m,y,d} = 31,15 \text{ MPa}, \quad f_{m,z,d} = 31,15 \text{ MPa}$$

$$s_{m,y,d} = 11,60 \text{ MPa}, \quad s_{m,z,d} = 13,15 \text{ MPa}$$

$$k_m = 0,7$$

$$s_{m,y,d}/f_{m,y,d} + k_m \cdot s_{m,z,d}/f_{m,z,d} = 0,668 < 1$$

$$k_m \cdot s_{m,y,d}/f_{m,y,d} + s_{m,z,d}/f_{m,z,d} = 0,683 < 1$$

Maksymalne ugięcie:

decyduje kombinacja: **K2** stałe-max+śnieg

$$u_{fin} = 17,89 \text{ mm} < u_{net,fin} = l / 200 = 3750 / 200 = 18,75 \text{ mm} \quad (95,4\%)$$

## 3.6 . Słupy

### Element 1

**DANE:**

Wymiary przekroju:                      przekrój prostokątny

$$\text{Szerokość} \quad b = 25,0 \text{ cm}$$

$$\text{Wysokość} \quad h = 25,0 \text{ cm}$$

Drewno:

drewno lite iglaste wg PN-EN 338:2004, klasa wytrzymałości **C24**

$$\textcircled{R} \quad f_{m,k} = 24 \text{ MPa}, \quad f_{t,0,k} = 14 \text{ MPa}, \quad f_{c,0,k} = 21 \text{ MPa}, \quad f_{v,k} = 2,5 \text{ MPa}, \quad E_{0,mean} = 11 \text{ GPa}, \quad r_k = 350 \text{ kg/m}^3$$

Klasa użytkowania konstrukcji:                      klasa 2

Geometria:

$$\text{Wysokość słupa} \quad l_{col} = 2,25 \text{ m}$$

Współczynniki długości wyboczeniowej:

$$\text{- względem osi y} \quad m_y = 1,00$$

$$\text{- względem osi z} \quad m_z = 1,00$$

Obciążenia:

$$\text{Siła ściskająca} \quad N_c = 26,39 \text{ kN}$$

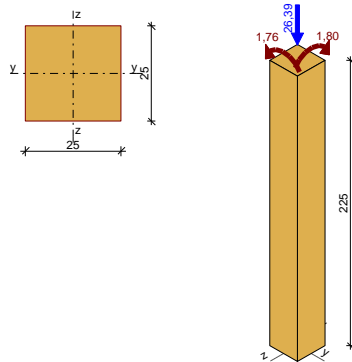


Moment zginający  $M_y = 1,80 \text{ kNm}$

Moment zginający  $M_z = 1,76 \text{ kNm}$

Klasa trwania obciążenia: stałe

#### WYNIKI:



#### Zginanie ze ściskaniem:

$N_c = 26,39 \text{ kN}; M_y = 1,80 \text{ kNm}; M_z = 1,76 \text{ kNm}$

Warunek smukłości:

$$l_y = 31,18 < l_c = 150 \quad (20,8\%)$$

$$l_z = 31,18 < l_c = 150 \quad (20,8\%)$$

Warunek nośności:

$$k_{c,y} = 0,992; k_{c,z} = 0,992$$

$$s_{c,0,d} = 0,42 \text{ MPa}, f_{c,0,d} = 9,69 \text{ MPa}$$

$$s_{m,y,d} = 0,69 \text{ MPa}, f_{m,y,d} = 11,08 \text{ MPa}$$

$$s_{m,z,d} = 0,68 \text{ MPa}, f_{m,z,d} = 11,08 \text{ MPa}$$

$$k_m = 0,70$$

$$s_{c,0,d}/(k_{c,y} \cdot f_{c,0,d}) + s_{m,y,d}/f_{m,y,d} + k_m \cdot s_{m,z,d}/f_{m,z,d} = 0,044 + 0,062 + 0,043 = 0,149 < 1$$

$$s_{c,0,d}/(k_{c,z} \cdot f_{c,0,d}) + k_m \cdot s_{m,y,d}/f_{m,y,d} + s_{m,z,d}/f_{m,z,d} = 0,044 + 0,044 + 0,061 = 0,149 < 1$$

Warunek stateczności:

$$k_{crit,y} = 1,000$$

$$s_{m,y,d} = 0,69 \text{ MPa} < k_{crit,y} \cdot f_{m,y,d} = 11,08 \text{ MPa} \quad (6,2\%)$$

$$k_{crit,z} = 1,000$$

$$s_{m,z,d} = 0,68 \text{ MPa} < k_{crit,z} \cdot f_{m,z,d} = 11,08 \text{ MPa} \quad (6,1\%)$$

Projektant:

mgr inż. arch. Agnieszka Burta

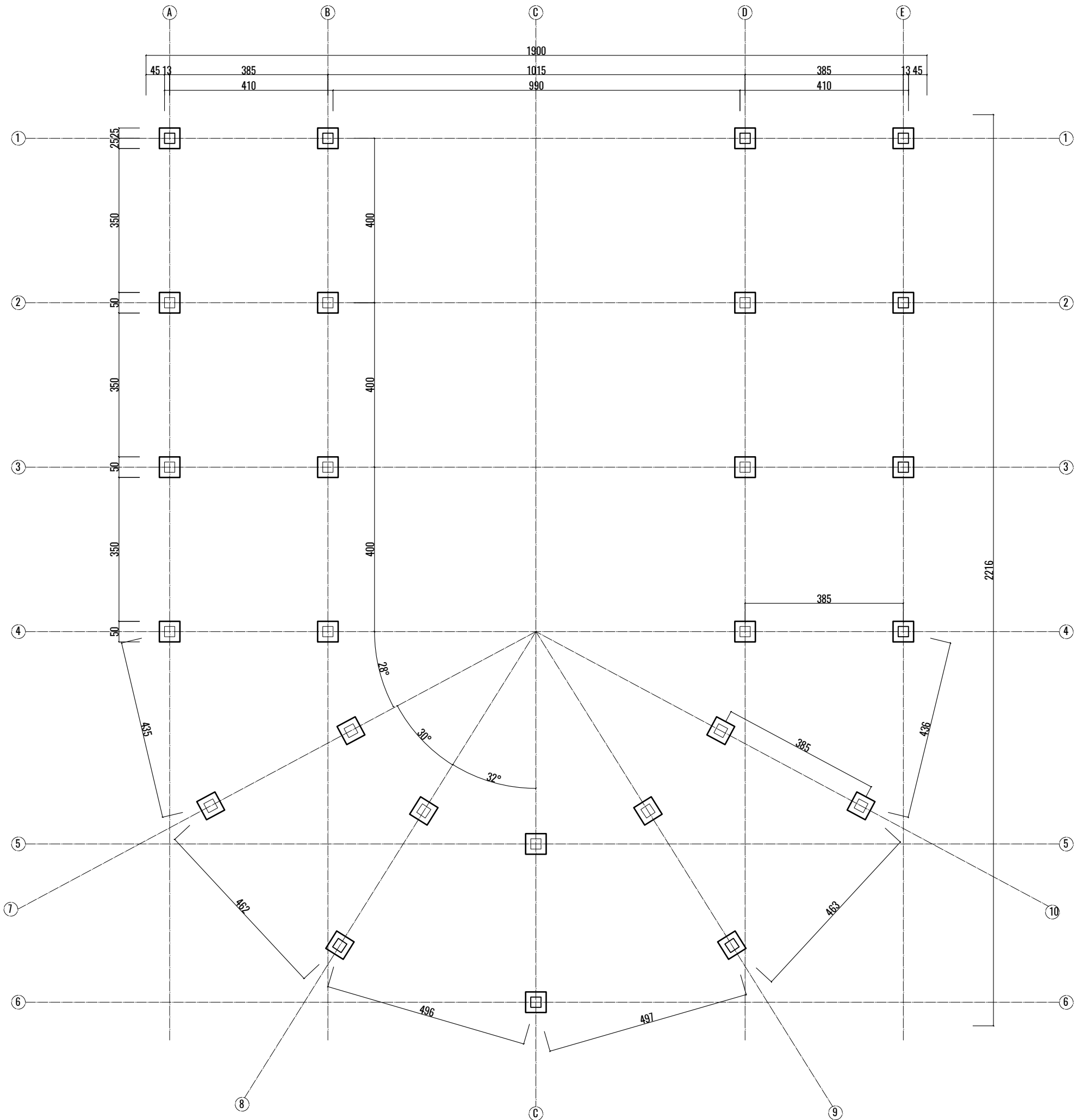
upr. MA/071/17

Projektant:

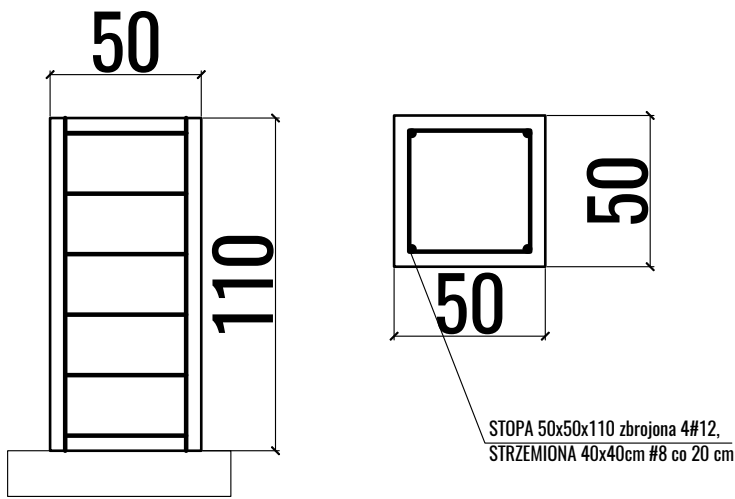
mgr inż. Anna Burta

upr. MAZ/0565/PWOK/13

# 4.0 RYSUNKI



STOPA S1  
50X50X110



UWAGA:  
BETON: - fundamenty B25 - C20/25 W8

CHUDY BETON B10 - C8/10  
STAL: -pręty główne: # A-IIIN (RB500W), B500SP  
-strzemiona: # A-IIIN (RB500W), B500SP

- \* Otulenie zbrojenia cmin=50mm.
- \* Poziom posadowienia fundamentów na rzędnej -1,20, od projektowanego poziomu 0,00= 135,00 mnpm
- \* Ewentualną wymianę gruntu wykonać poprzez wykonanie nasypu budowlanego z piasku min. średniego zagęszczonego warstwami do ls>0,97.
- \* Nasypy niekontrolowane i namul usunąć i zastąpić nasypem budowlanym

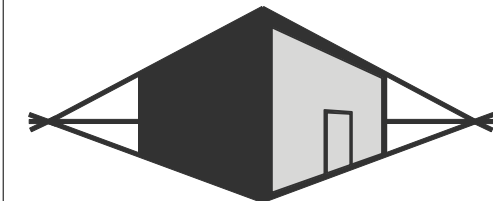
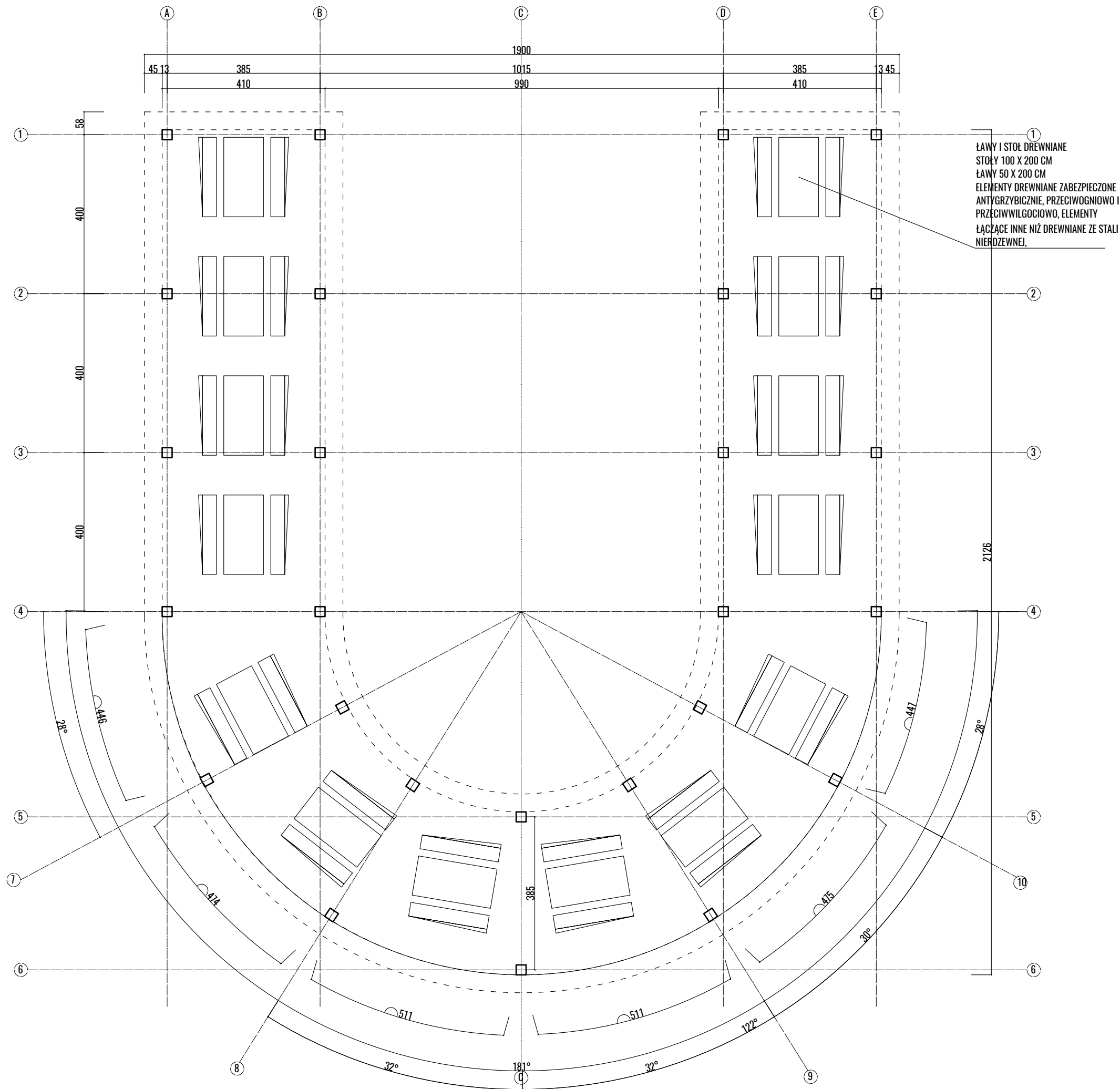


MIROSŁAW BURTA  
ZAKŁAD USŁUGOWY  
08-110 SIEDLCE, UL. GRABIANOWSKA 23

PROJEKT TECHNICZNY  
ALTANY NA CELE KULTURALNE I TURYSTYCZNE W MIEJSCOWOŚCI ZALIWIE PIEGAWKI, CZĘŚĆ DZIAŁKI NR EW. 56, OBRĘB ZALIWIE- PIEGAWKI, GMINA MOKOBODY  
W RAMACH ZADANIA WIATA PIKNIKOWA W M. ZALIWIE PIEGAWKI

WIATA - RZUT FUNDAMENTÓW

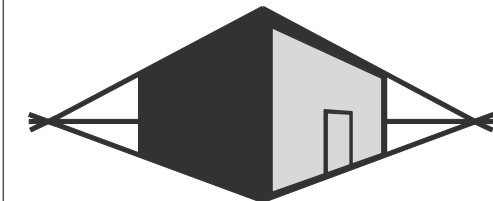
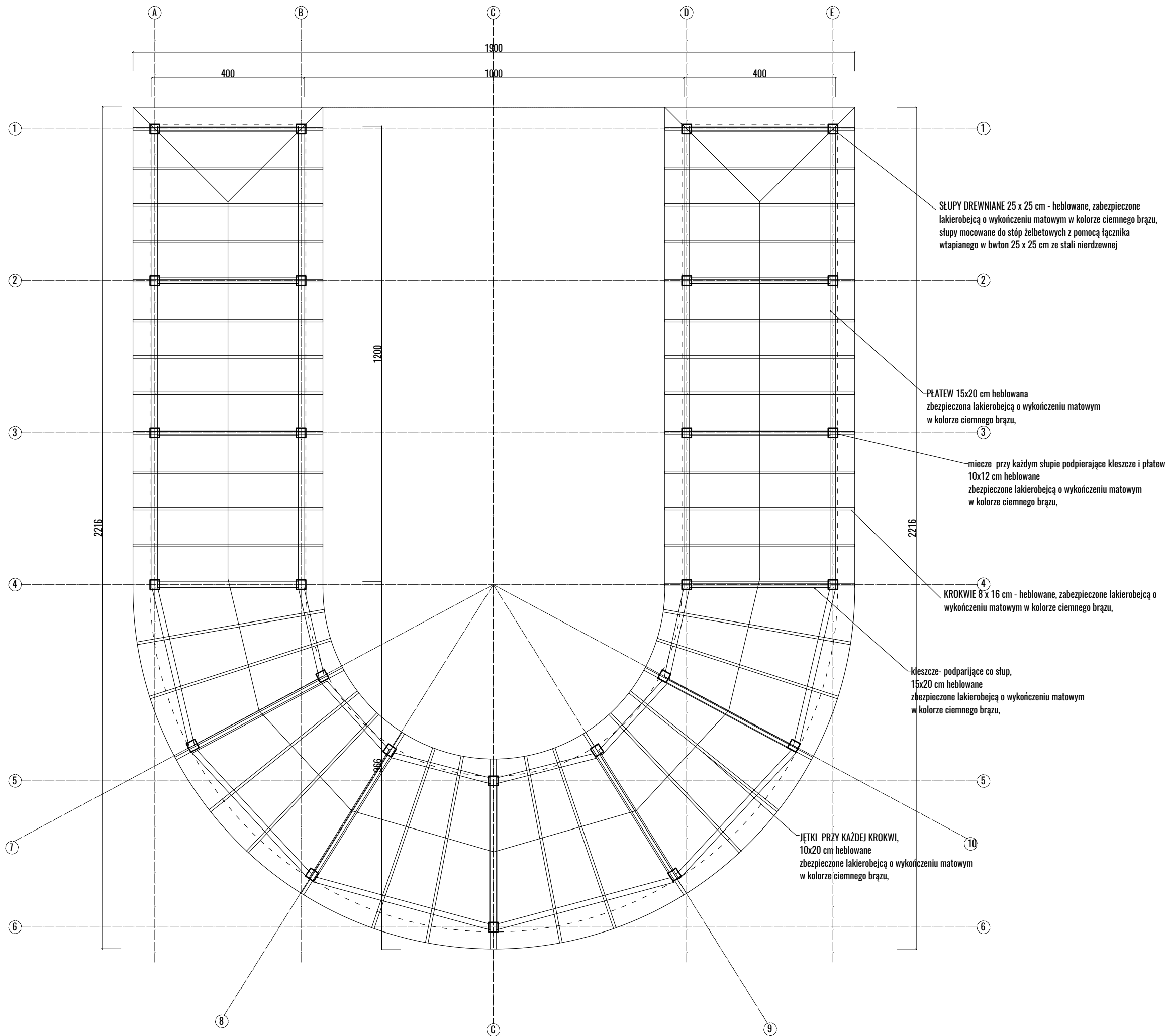
RYSUNEK NR 1	SKALA 1:100
MIEJSCE I DATA:	Siedlce, kwiecień 2025
INWESTOR:	LOKALIZACJA:
Gmina Siedlce, plac Chreptowicza 25 08-124 Mokobody	jednostka ewid. 142604_2 gm. Mokobody, obręb ewid. 142604_2,0023, dz. nr ewid. 56, 08-124 Mokobody, Zaliwie Piegawki
AUTOR PROJEKTU:	PODPIS
mgr inż. arch. Agnieszka Burta-Michalak MA/071/17 upr. w spec. architektonicznej do projektowania bez ograniczeń	
AUTOR PROJEKTU:	PODPIS
mgr inż. Anna Burta Specjalność konstrukcyjno-budowlana do projektowania bez ograniczeń MAZ/0565/PWOK/13	



**MIROSŁAW BURTA**  
ZAKŁAD USŁUGOWY  
08-110 SIEDLCE, UL. GRABIANOWSKA 23  
PROJEKT TECHNICZNY  
ALTANY NA CELE KULTURALNE I TURYSTYCZNE W MIEJSCOWOŚCI ZALIWIE PIEGAWKI, CZĘŚĆ DZIAŁKI NR  
EW. 56, OBRĘB ZALIWIE- PIEGAWKI, GMINA MOKOBODY  
W RAMACH ZADANIA WIATA PIKNIKOWA W M. ZALIWIE PIEGAWKI

**WIATA - RZUT PRZYZIEMIA**

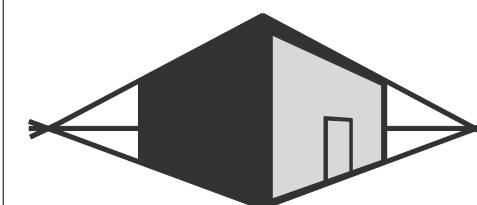
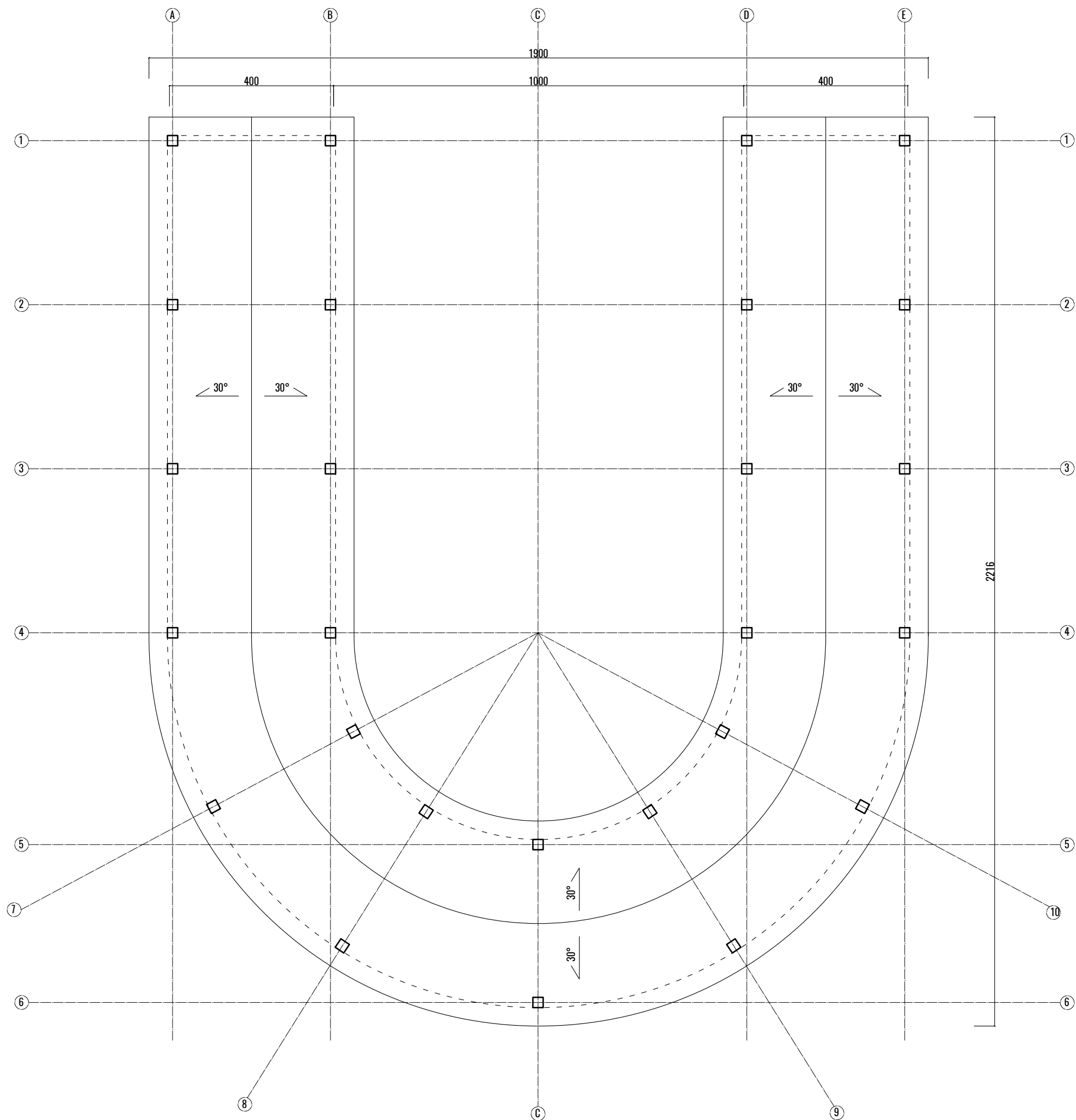
RYSUNEK NR 2	SKALA 1:100
MIEJSCE I DATA:	Siedlce, kwiecień 2025
INWESTOR:	LOKALIZACJA:
Gmina Siedlce, plac Chreptowicza 25 08-124 Mokobody	jednostka ewid. 142604.2 gm. Mokobody, obręb ewid. 142604.2.0023, dz. nr ewid. 56, 08-124 Mokobody, Zaliwie Piegawki
AUTOR PROJEKTU:	PODPIS
mgr inż. arch. Agnieszka Burta-Michałak MA/071/17 upr. w spec. architektonicznej do projektowania bez ograniczeń	



**MIROSŁAW BURTA**  
ZAKŁAD USŁUGOWY  
08-110 SIEDLCE, UL. GRABIANOWSKA 23  
PROJEKT TECHNICZNY  
ALTANY NA CELE KULTURALNE I TURYSTYCZNE W MIEJSCOWOŚCI ZALIWIE PIEGAWKI, CZĘŚĆ DZIAŁKI NR  
EW. 56, OBRĘB ZALIWIE- PIEGAWKI, GMINA MOKOBODY  
W RAMACH ZADANIA WIATA PIKNIKOWA W M. ZALIWIE PIEGAWKI

### WIATA - RZUT WIĘŻBY DACHOWEJ

RYSUNEK NR 3	SKALA 1:100
MIEJSCE I DATA:	Siedlce, kwiecień 2025
INWESTOR:	LOKALIZACJA:
Gmina Siedlce, plac Chreptowicza 25 08-124 Mokobody	jednostka ewid. 142604, 2 gm. Mokobody, obręb ewid. 142604_2,0023, dz. nr ewid. 56, 08-124 Mokobody, Zaliwie Piegawki
AUTOR PROJEKTU:	PODPIS
mgr inż. arch. Agnieszka Burta-Michałak MA/071/17 upr. w spec. architektonicznej do projektowania bez ograniczeń	



MIROSLAW BURTA

ZAKŁAD USŁUGOWY

08-110 SIEDLCE, UL.GRABIANOWSKA 23

PROJEKT TECHNICZNY

ALTANY NA CELE KULTURALNE I TURYSTYCZNE W MIEJSCOWOŚCI ZALIWIE PIEGAWKI, CZĘŚĆ DZIAŁKI NR  
EW. 56, OBRĘB ZALIWIE-PIEGAWKI, GMINA MOKOBODY

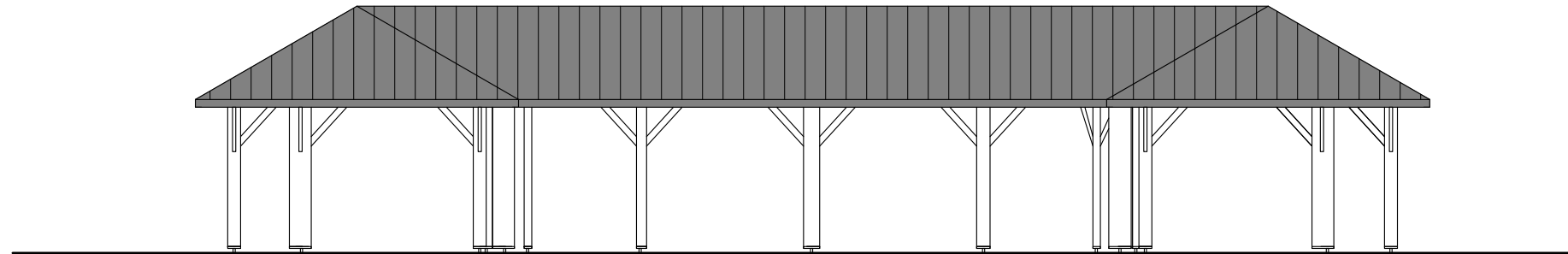
W RAMACH ZADANIA WIATA PIKNIKOWA W M. ZALIWIE PIEGAWKI

**WIATA - RZUT DACHU**

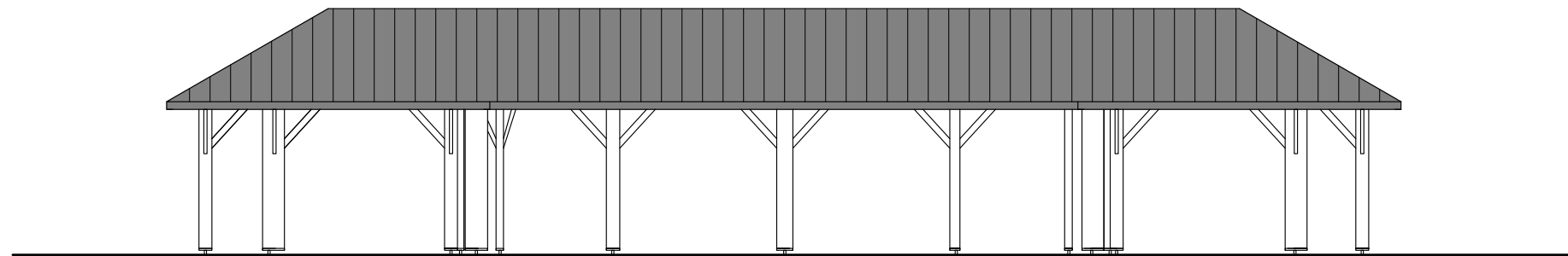
<b>RYSUNEK NR 4</b>	<b>SKALA 1:100</b>
<b>MIEJSCE I DATA:</b>	<b>Siedlce, kwiecień 2025</b>
<b>INWESTOR:</b>	<b>LOKALIZACJA:</b>
Gmina Siedlce, plac Chreptowicza 25 08-124 Mokobody	jednostka ewid. 142604.2 gm. Mokobody, obręb ewid. 142604.2.0023, dz. nr ewid. 56, 08-124 Mokobody, Zaliwie Piegawki
<b>AUTOR PROJEKTU:</b>	<b>PODPIS</b>
mgr inż. arch. Agnieszka Burta-Michalak MA/071/17 upr. w spec. architektonicznej do projektowania bez ograniczeń	

## PRZEKRÓJ POPRZECZNY, SKALA 1:50

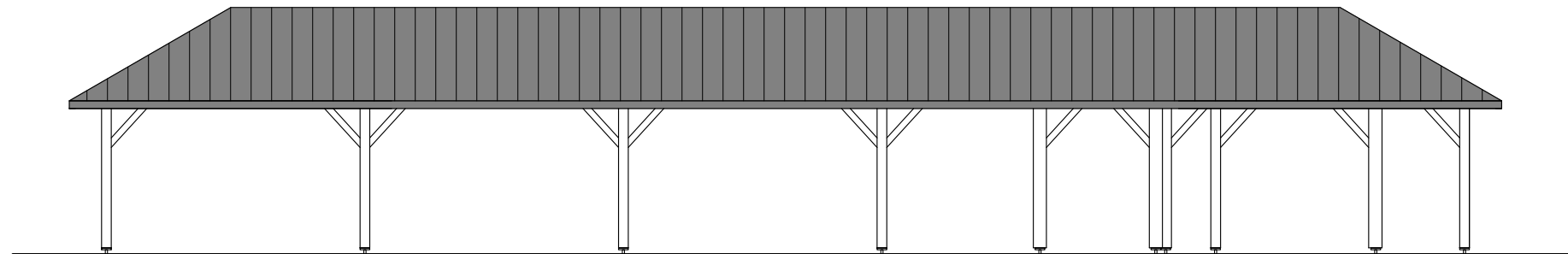
## ELEWACJA PÓŁNOCNA



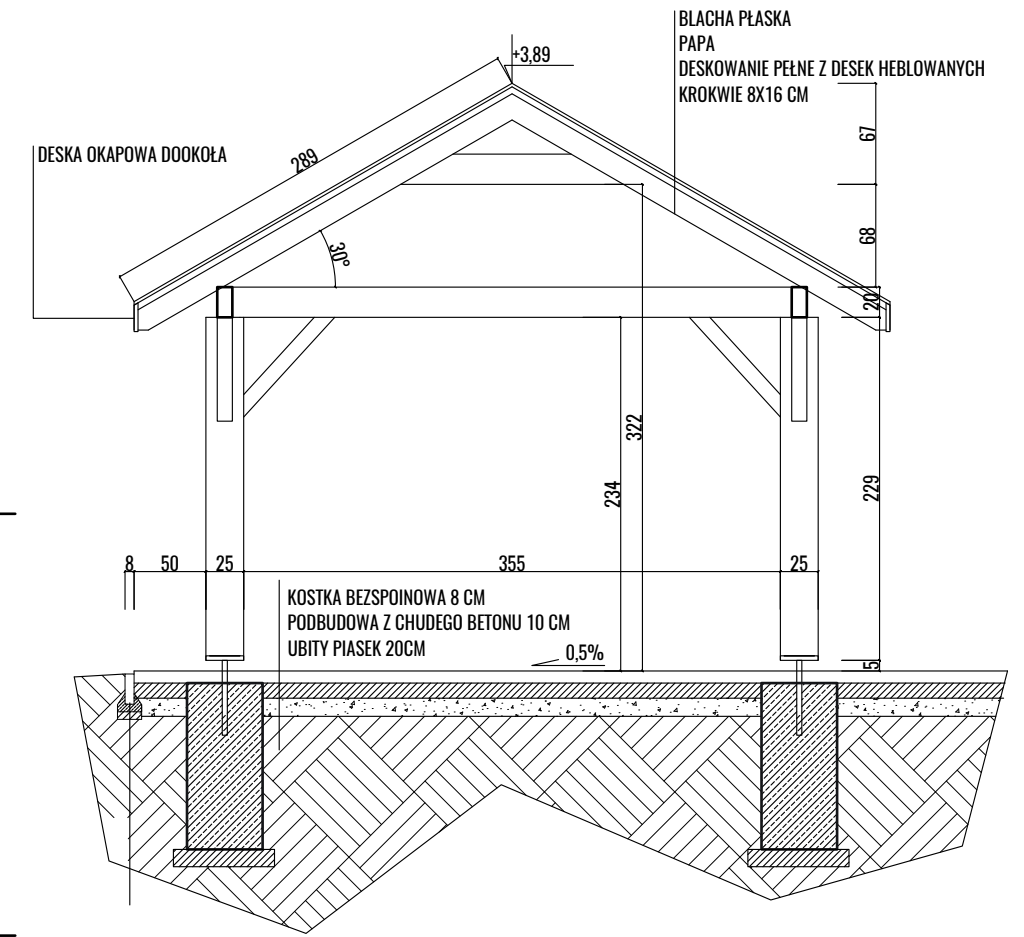
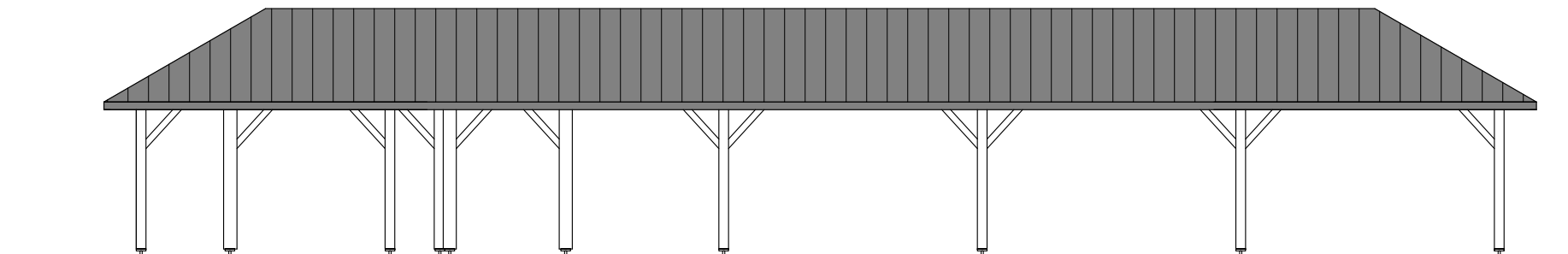
## ELEWACJA POŁUDNIOWA



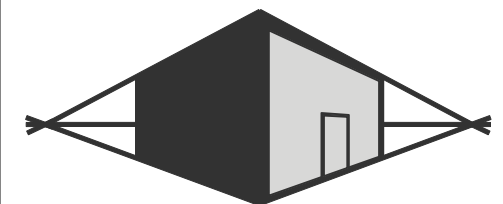
## ELEWACJA ZACHODNIA



## ELEWACJA WSCHODNIA



OBREŻE BETONOWE 8 X 30 CM  
FUNDAMENT BETONOWY  
CHUDY BETON



MIROSLAW BURTA

ZAKŁAD USŁUGOWY  
08-110 SIEDLCE, UL.GRABIANOWSKA 23

## PROJEKT TECHNICZNY

ALTANY NA CELE KULTURALNE I TURYSTYCZNE W MIEJSCOWOŚCI ZALIWIE PIEGAWKI, CZĘŚĆ DZIAŁKI NR  
EW. 56, OBRĘB ZALIWIE- PIEGAWKI, GMINA MOKOBODY  
W RAMACH ZADANIA WIATA PIKNIKOWA W M. ZALIWIE PIEGAWKI

## WIATA - ELEWACJE I PRZEKRÓJ

RYSUNEK NR 5

SKALA 1:100

MIEJSCE I DATA:

Siedlce, kwiecień 2025

**INWESTOR:**  
Gmina Siedlce,  
plac Chreptowicza 25  
08-124 Mokobody

LOKALIZACJA:	jednostka ewid. 142604, 2 gm. Mokobody, obręb ewid. 142604.2.0023, dz. nr ewid. 56, 08-124 Mokobody, Zaliwie Piegawki
--------------	---

AUTOR PROJEKTU:

	PODPIS
--	--------

mgr inż. arch. Agnieszka Burta-Michalak  
MA/071/17 upr. w spec. architektonicznej do  
projektowania bez ograniczeń