

PIECZĘĆ

JEDNOSTKA PROJEKTOWA

**Biuro Konstrukcyjno-Wdrożeniowe i Wykonawcze  
Kon-Chem  
Jolanta Jabłońska**

NR OPRACOWANIA  
11\_17\_WN\_PWK

Lutoryż 470, 36-040 Boguchwała

REWIZJA  
00

NIP: 8131281943, REGON: 690488369, e-mail: [biuro@kon-chem.pl](mailto:biuro@kon-chem.pl)  
tel. / fax #1: (17) 8711272, tel. #2: (608) 043 406, tel. #3 (608) 043 423

---

# PROJEKT WYKONAWCZY

---

Branża: Konstrukcja

## TEMAT

BUDOWA BUDYNKU ZAPLECZA SOCJALNEGO WRAZ Z NIEZBĘDĄ INFRASTRUKTURĄ  
TECHNICZNĄ PRZY BOISKU DO PIŁKI NOŻNEJ, PARKINGU DLA 40 MIEJSC  
POSTOJOWYCH W TYM 2 DLA AUTOBUSÓW I 2 DLA NIEPEŁNOSPRAWNYCH, NA CZĘŚCI  
DZIAŁKI NR EWID. GR. 1692 POŁOŻONEJ W MIEJSCOWOŚCI WÓLKA NIEDŹWIEDZKA.

## KATEGORIA OBIEKTU BUDOWLANEGO

XV

## ADRES

Wólka Niedźwiedzka, dz. nr 1692, obręb 0007 Wólka Niedźwiedzka, jednostka ewid. 181611\_5  
Sokołów Młp.

## INWESTOR

Gmina i Miasto Sokołów Młp., ul. Rynek 1, 36-050 Sokołów Młp.

## ZESPÓŁ PROJEKTOWY

Konstrukcja  
inż. Bogusław Jabłoński  
upr. B-49/93

LISTOPAD 2017

BKWIW KON-CHEM

Rzeszów

## Spis treści

<b>I. OPIS TECHNICZNY .....</b>	<b>3</b>
1. DANE OGÓLNE .....	3
1.1. <i>Przedmiot opracowania</i> .....	3
1.2. <i>Podstawa opracowania</i> .....	3
1.3. <i>Zakres opracowania</i> .....	3
2. UKŁAD KONSTRUKCYJNY OBIEKTU .....	3
3. ZAŁOŻENIA PRZYJĘTE DO OBLICZEŃ KONSTRUKCJI .....	3
3.1. <i>Warunki gruntowo-wodne</i> .....	3
3.2. <i>Charakterystyka ogólna konstrukcji</i> .....	3
3.3. <i>Obciążenia charakterystyczne</i> .....	4
3.4. <i>Materiały</i> .....	4
4. ROZWIĄZANIA KONSTRUKCYJNO-MATERIAŁOWE POSZCZEGÓLNYCH USTROJÓW I ELEMENTÓW KONSTRUKCYJNYCH .....	4
4.1. <i>Poziom -01 fundamenty (beton konstrukcyjny – C20/25)</i> .....	4
4.2. <i>Poziom 00 parter (beton konstrukcyjny – C20/25)</i> .....	5
4.3. <i>Poziom 01 poddasze</i> .....	6
5. WARUNKI OCHRONY PRZECIWPOŻAROWEJ .....	6
5.1. <i>Charakterystyka zagrożenia pożarowego</i> .....	6
5.2. <i>Ogólne zasady zabezpieczenia konstrukcji przed pożarem</i> .....	6
6. AGRESYWNOŚĆ ŚRODOWISKA .....	6
6.1. <i>Charakterystyka agresywności środowiska</i> .....	6
6.2. <i>Ogólne zasady zabezpieczenia konstrukcji przed korozją</i> .....	6
7. WPŁYW EKSPLOATACJI GÓRNICZEJ .....	6
7.1. <i>Charakterystyka zagrożenia wpływem eksploatacji górniczych</i> .....	6
7.2. <i>Ogólne zasady zabezpieczenia przed wpływami eksploatacji górniczej</i> .....	6
8. WYTYPY WYKONAWCZE .....	7
8.1. <i>Roboty ziemne</i> .....	7
8.2. <i>Roboty betonowe</i> .....	7
8.3. <i>Roboty zbrojarskie</i> .....	7
8.4. <i>Roboty montażowe</i> .....	7
<b>II. ZAŁĄCZNIKI FORMALNE .....</b>	<b>8</b>
<b>III. CZĘŚĆ RYSUNKOWA .....</b>	<b>11</b>

## I. OPIS TECHNICZNY

### 1. Dane ogólne

#### 1.1. Przedmiot opracowania.

Przedmiotem opracowania jest projekt wykonawczy konstrukcji budynku zaplecza socjalnego zlokalizowanego na części działki nr ewid. 1692 położonej w miejscowości Wólka Niedźwiedzka.

#### 1.2. Podstawa opracowania.

##### 1.2.1. Podstawa formalna:

- umowa z Inwestorem,
- projekt architektoniczno-budowlany.

##### 1.2.2. Podstawa merytoryczna

- 1) Projekt architektoniczno-budowlany.
- 2) Normy budowlane:
  - aktualne polskie normy budowlane (PN-EN),
  - aktualne polskie dokumenty normalizacyjne.
- 3) Opinie, orzeczenia i inne opracowania techniczne:
  - opinia geotechniczna ustalająca warunki gruntowo-wodne w rejonie budowy: budynku zaplecza wraz z miejscami parkingowymi na działce nr ewid. 1692 w Wólce Niedźwiedzkiej, gm. Sokołów Młp., pow. rzeszowski, woj. Podkarpackie, wykonana przez „Geo-Har” Zakład Usług Geologicznych, data i miejsce opracowania: Rzeszów – listopad 2012 r. — w dalszej części opracowania zwana Opinią Geotechniczną.
- 4) Rozporządzenia oraz akty prawne obowiązujące na terenie Rzeczypospolitej Polskiej.
- 5) Literatura techniczna oraz inne źródła wiedzy inżynierskiej.

#### 1.3. Zakres opracowania

Zakres opracowania obejmuje zwięzły opis rozwiązań projektowych, zestawienie danych niezbędnych do zaprojektowania konstrukcji obiektu, zalecenia i wskazówki wykonawcze skierowane do potencjonalnego Wykonawcy obiektu oraz część rysunkową niezbędną do realizacji w zakresie konstrukcji.

Rozwiązania zawarte w niniejszym projekcie będącym uszczegółowieniem projektu architektoniczno-budowlanego należy rozpatrywać razem z projektem stanowiącym podstawę opracowania oraz pozostałymi, niezbędnymi w ujęciu merytorycznym, projektami branżowymi.

### 2. Układ konstrukcyjny obiektu

Konstrukcja mieszana murowo–monolityczna. Główny pionowy układ nośny stanowią ściany konstrukcyjne z autoklawizowanego betonu komórkowego przenoszące obciążenia liniowe na grunt poprzez ławy fundamentowe. Główny poziomy układ nośny stanowi płyta żelbetowa zbrojona jednokierunkowo o schemacie belki trójprzęsłowej. Rolę konstrukcji dachu pełni drewniana więźba dachowa. Geometryczna niezmiennność przestrzenna obiektu zapewniona jest poprzez sztywność własną w płaszczyźnie stropu, ścian nośnych oraz sztywne połączenie z gruntem.

### 3. Założenia przyjęte do obliczeń konstrukcji

#### 3.1. Warunki gruntowo-wodne

Zgodnie z Opinią Geotechniczną projektowany obiekt należy do pierwszej kategorii geotechnicznej, a badany teren należy zaliczyć do prostych warunków gruntowych. Posadowienie obiektu ustalono na poziomie 1,30 m p.p.t. mając na uwadze ustabilizowany poziom zwierciadła wody na poziomie 0,9-1,1 m p.p.t. oraz wymianę gruntu do poziomu 1,60 m p.p.t. w celu utworzenia jednolitej warstwy nośnej z warstwą nośną występującą na tym poziomie.

#### 3.2. Charakterystyka ogólna konstrukcji:

- wysokość bezwzględna: A=194 m n.p.m.,
- śnieg: strefa 2,
- wiatr: strefa 1,

- klasa konstrukcji: S4.

### 3.3. Obciążenia charakterystyczne

- 1) Obciążenia stałe:
  - ciężar warstw pokrycia dachu 0,10 kN/m<sup>2</sup>,
  - ciężar warstw stropu nad parterem 0,60 kN/m<sup>2</sup>,
  - ciężar warstw ściany zewnętrznej 0,55 kN/m<sup>2</sup>,
  - ciężar warstw ściany wewnętrznej 0,50 kN/m<sup>2</sup>,
  - ciężar stropu dwuwarstwowego nad klatką schodową 0,29 kN/m<sup>2</sup>,
  - ciężar ściany dwuwarstwowej klatki schodowej 0,27 kN/m<sup>2</sup>.
- 2) Obciążenia zmienne użytkowe:
  - dach: kategoria H 0,40 kN/m<sup>2</sup>,
  - strop nad parterem: strych nieużytkowy 0,50 kN/m<sup>2</sup>.
- 3) Obciążenia zmienne klimatyczne:
  - śnieg: dach dwuspadowy 0,72 kN/m<sup>2</sup>,
  - wiatr: dach dwuspadowy (parcie+) 0,52 kN/m<sup>2</sup>,
  - wiatr: dach dwuspadowy (ssanie-) 1,14 kN/m<sup>2</sup>,
  - wiatr: ściany pionowe budynku na rzucie prostokąta (parcie+) 0,68 kN/m<sup>2</sup>,
  - wiatr: ściany pionowe budynku na rzucie prostokąta (ssanie-) 0,83 kN/m<sup>2</sup>.

### 3.4. Materiały:

- beton (monolit): C20/25,
- stal: zbrojenie główne kl. A-IIIIN (B500),
- beton komórkowy: klasa gęstości 600 kg/m<sup>3</sup>,
- drewno: kl. C35.

## 4. Rozwiązania konstrukcyjno-materiałowe poszczególnych ustrojów i elementów konstrukcyjnych

### 4.1. Poziom -01 fundamenty (beton konstrukcyjny – C20/25)

#### 4.1.1. Ława F1

Ława żelbetowa o wymiarach 40x60 cm posadowiona (1,30 m p.p.t.) na warstwie chudego betonu o grubości 10 cm (1,40 m p.p.t.) pod ścianami zewnętrznymi ŚF-1. Zbrojenie poprzeczne podstawowe #12 co 20 cm, zbrojenie podłużne 4 #12, strzemiona 2#6 co 20 cm.

#### 4.1.2. Ława F1.1

Ława żelbetowa o wymiarach 40x60 cm posadowiona (1,30 m p.p.t.) na warstwie chudego betonu o grubości 10 cm (1,40 m p.p.t.) pod ścianami wewnętrznymi ŚF-2. Zbrojenie poprzeczne podstawowe #12 co 20 cm, zbrojenie podłużne 4 #12, strzemiona 2#6 co 20 cm. Z elementu należy wyprowadzić pręty startowe dla rdzeni R-1.

#### 4.1.3. Stopa F2

Stopa żelbetowa o wymiarach 80x120x40 cm posadowiona (1,30 m p.p.t.) na warstwie chudego betonu o grubości 10 cm (1,40 m p.p.t.) pod komin mурowany, zwieńczona cokołem betonowym o wysokości 77 cm do poziomu -0,13 m p.0 b. Zbrojenie podstawowe dwukierunkowe: wzdłuż dłuższego boku #16 co 21 cm, wzdłuż krótszego boku #16 co 17 cm.

#### 4.1.4. Stopa F3

Stopa żelbetowa o wymiarach 100x100x40 cm posadowiona (1,30 m p.p.t.) na warstwie chudego betonu o grubości 10 cm (1,40 m p.p.t.) pod komin mурowany, zwieńczona cokołem betonowym o wysokości 77 cm do poziomu -0,13 m p.0 b. Zbrojenie podstawowe dwukierunkowe #16 co 20 cm.

#### 4.1.5. Ściana fundamentowa ŚF-1

Ściana zewnętrzna betonowa o gr. 30 cm i wysokości 88 cm do poziomu -0,02 m p.0 b. pod ściany mурowane z betonu komórkowego o gr. 30 cm. Ściana zakończona wieńcem żelbetowym zbrojonym podłużnie 4 #12, strzemiona 2#6 co 25 cm.

#### 4.1.6. Ściana fundamentowa ŚF-2

Ściana wewnętrzna betonowa o gr. 24 cm i wysokości 77 cm do poziomu -0,13 m p.0 b. pod ściany mурowane z betonu komórkowego o gr. 24 cm. Ściana zakończona wieńcem żelbetowym

zbrojonym podłużnie 4 #12, strzemiona 2#6 co 25 cm. Z elementu należy wyprowadzić pręty startowe dla rdzeni R-1.

#### 4.2. Poziom 00 parter (beton konstrukcyjny – C20/25)

##### 4.2.1. Ściany zewnętrzne

Ściany murowane z betonu komórkowego gr. 30 cm i klasie gęstości 600 kg/m<sup>3</sup>.

##### 4.2.2. Ściany wewnętrzne

Ściany murowane z betonu komórkowego gr. 24 cm i klasie gęstości 600 kg/m<sup>3</sup>.

##### 4.2.3. Rdzenie R1

Rdzenie żelbetowe o wymiarach 24x24 cm, zbrojenie podłużne 4 #16, strzemiona 2#8 co 24 cm (zagęszczenie strzemion zgodnie z rysunkiem roboczym poszczególnego elementu).

Przewidziano połączenie ze ścianami z betonu komórkowego w postaci zbrojenia poziomego zamkniętego #6 w rozstawie odpowiadającym szczelinom murarskim w bloczkach ABK.

##### 4.2.4. Belka B1

Belka żelbetowa (podciąg) o wymiarach 24x30 cm stanowiąca podparcie dla stropu P1 w osiach 4–B–C. Zbrojenie podłużne: podstawowe dołem 4 #12, podstawowe górą 3 #12, nad podporami 5 #12. Zbrojenie poprzeczne ze strzemion przeciwskrętnych 2#8 co 17 cm (zagęszczenie strzemion zgodnie z rysunkiem roboczym poszczególnego elementu).

##### 4.2.5. Belka B2

Belka żelbetowa (nadciąg) o wymiarach 25x35 cm stanowiąca podparcie dla płyty biegowej P2 w osiach A–B–2–4. Zbrojenie podłużne: podstawowe dołem 3 #12, podstawowe górą 4 #12.

Zbrojenie poprzeczne ze strzemion przeciwskrętnych 2#8 co 18 cm (zagęszczenie strzemion zgodnie z rysunkiem roboczym poszczególnego elementu). W elemencie zakotwić pręty z płyty biegowej P2.

##### 4.2.6. Klatka schodowa P2

Schody płytowe żelbetowe o schemacie belki jednoprzęsłowej. Gabaryty konstrukcji: wysokość piętra tworzą dwie płyty po osiem stopni każda (wymiary stopnia: wys. 20 cm, szer. 24 cm) o wspólnym spoczniku zakotwionym w wieńcu W1.1. Płyty o wymiarach: w strefie biegu gr. 12 cm i szer. 87,5 cm, w strefie spocznika gr. 14 cm. Zbrojenie główne biegów 9 #12, rozdzielcze #6 co 25 cm.

##### 4.2.7. Strop P1, Belka B3.1, Belka B3.2

Płyta żelbetowa jednokierunkowo zbrojona o gr. 14 cm. Zbrojenie główne dolne z prętów #12 co 12,5 cm zakotwionych pętlą pełniących rolę zbrojenia górnego w strefach przypodporowych, rozdzielcze #8 co 30 cm. Dodatkowe zbrojenie górne nad podporami z prętów #12 (rozstawy zgodnie z rysunkiem roboczym elementu). W stropie przewidziano ukryte belki prostopadłe do osi podłużnej obiektu w celu wzmocnienia stref punktowego oparcia słupków więźby dachowej: belka B3.1 oraz B3.2 o szerokości 30 cm i wysokości odpowiadającej wysokości stropu – zbrojenie podstawowe dolne 7 #12, podstawowe górne 4 #12, górne stref przypodporowych oraz pod słupkami więźby odpowiednio 5 #12 i 7 #12. Zbrojenie poprzeczne 4#4,5 co 7,1 cm (rozstaw zgodnie z rysunkiem roboczym elementu).

##### 4.2.8. Wieniec W1

Wieniec żelbetowy zewnętrzny o wymiarach 25x25 cm na ścianach z betonu komórkowego o gr. 30 cm docieplony z zewnątrz izolacją gr. 5 cm. Zbrojenie podłużne 4 #12, strzemiona 2#6 co 25 cm. Z elementu wyprowadzić kotwy #12 do zamocowania murłaty – rozstaw ok. 1,5 m.

##### 4.2.9. Wieniec W1.1

Wieniec żelbetowy wewnętrzny o wymiarach 24x25 cm na ścianach z betonu komórkowego o gr. 24 cm. Zbrojenie podłużne 4 #12, strzemiona 2#6 co 25 cm.

##### 4.2.10. Nadproża

Nad otworami w ścianach nośnych z betonu komórkowego przewidziano nadproża L-19 typu N: na każdy otwór w ścianie gr. 30 cm – 3 szt. L-19 o odpowiedniej długości, dla ścian gr. 24 cm – 2 szt. L-19 o odpowiedniej długości.

#### 4.3. Poziom 01 poddasze

##### 4.3.1. Więżba dachowa

Wiązar dachowy jętkowy z dwoma ścianami stolcowymi – bez stropu na jętkach. Jętka nie usztywniona wiatrownicą.

Elementy konstrukcji więźby (drewno konstrukcyjne – C35):

– krokiew	8x16 cm,
– jętka	6x16 cm,
– płatew	15x18 cm,
– słupek	14x14 cm,
– miecz	6x12 cm,
– murlata	16x16 cm.

Elementy konstrukcji więźby należy poddać impregnacji środkiem owadobójczym, grzybobójczym oraz przeciwogniowym metodą ciśnieniową lub zanurzeniową.

##### 4.3.2. Przekrycie

Na pokrycie dachu przewidziano blachę trapezową T35 gr. 0,50 mm zamocowaną do konstrukcji wsporczej z drewnianych łat i kontrłat, bez uwzględniania wpływu sztywności pokrycia na konstrukcję (połąć nie usztywniona). Dach nieocieplony.

### 5. Warunki ochrony przeciwpożarowej

#### 5.1. Charakterystyka zagrożenia pożarowego:

- kategoria zagrożenia ludzi ZL III,
- klasa odporności pożarowej „E”,
- klasa odporności ogniowej: główna konstrukcja nośna – brak wymaganej klasy; konstrukcja dachu – brak wymaganej klasy; strop – brak wymaganej klasy; ściana zewnętrzna – brak wymaganej klasy; ściana wewnętrzna – brak wymaganej klasy; przekrycie dachu – brak wymaganej klasy.

#### 5.2. Ogólne zasady zabezpieczenia konstrukcji przed pożarem:

- główne elementy konstrukcji (murowo-monolitycznej) uznano za nierozprzestrzeniające ogień,
- wszystkie żelbetowe elementy konstrukcji spełniają wymagania dotyczące minimalnych wymiarów i odległości osiowych ze względu na warunki pożarowe,
- elementy drewniane więźby dachowej należy poddać impregnacji środkiem przeciwogniowym podwyższającym temperaturę zapłonu (metodą ciśnieniową lub zanurzeniową).

### 6. Agresywność środowiska

#### 6.1. Charakterystyka agresywności środowiska:

- reprezentatywna klasa ekspozycji konstrukcji (fundamenty) XC2,
- klasa ekspozycji konstrukcji (pozostałe elementy) XC3.

#### 6.2. Ogólne zasady zabezpieczenia konstrukcji przed korozją:

- minimalne otulenie ze względu na trwałość stali zbrojeniowej 25 mm.

### 7. Wpływ eksploatacji górniczej

#### 7.1. Charakterystyka zagrożenia wpływem eksploatacji górniczych

Teren nie objęty ryzykiem wpływu eksploatacji górniczych na konstrukcję obiektu.

#### 7.2. Ogólne zasady zabezpieczenia przed wpływami eksploatacji górniczej

Nie dotyczy.

## 8. Wytyczne wykonawcze

### 8.1. Roboty ziemne

Projekt nie przewiduje robót ziemnych o charakterze indywidualnym ani o wysokim stopniu skomplikowania. Należy przestrzegać zasad wykonawczych zawartych w Specyfikacji Technicznej Wykonania i Odbioru Robót Budowlanych oraz w obowiązujących Warunkach Technicznych Wykonania i Odbioru Robót Budowlanych.

### 8.2. Roboty betonowe

Projekt nie przewiduje robót betonowych o charakterze indywidualnym ani o wysokim stopniu skomplikowania. Należy przestrzegać zasad wykonawczych zawartych w Specyfikacji Technicznej Wykonania i Odbioru Robót Budowlanych oraz w obowiązujących Warunkach Technicznych Wykonania i Odbioru Robót Budowlanych.

### 8.3. Roboty zbrojarskie

Projekt nie przewiduje robót zbrojarskich o charakterze indywidualnym ani o wysokim stopniu skomplikowania. Należy przestrzegać zasad wykonawczych zawartych w Specyfikacji Technicznej Wykonania i Odbioru Robót Budowlanych oraz w obowiązujących Warunkach Technicznych Wykonania i Odbioru Robót Budowlanych.

### 8.4. Roboty montażowe

Projekt nie przewiduje montażu elementów o znacznych gabarytach ani ciężarach. Należy przestrzegać zasad dotyczących montażu zawartych w Specyfikacji Technicznej Wykonania i Odbioru Robót Budowlanych oraz w obowiązujących Warunkach Technicznych Wykonania i Odbioru Robót Budowlanych.

## **II. ZAŁĄCZNIKI FORMALNE**

- 1) Kopia decyzji o nadaniu uprawnień budowlanych projektanta.
- 2) Zaświadczenie o członkostwie w PIIB/OIIB projektanta.

**URZĄD WOJEWÓDZKI  
w RZESZOWIE**

Rzeszów, 1993 - 04 - 15

Nr B-49/93

**DECYZJA O STWIERDZENIU PRZYGOTOWANIA ZAWODOWEGO  
do pełnienia samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie**

Na podstawie § 2 ust. 1 pkt. 1, § 5 ust. 1 pkt. 1, § 6 ust. 2, § 7 § 13 ust. 1 pkt - 2 - lit. - rozporządzenia Ministra Gospodarki Terenowej i Ochrony Środowiska z dn. 20 lutego 1975 r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie /Dz.U.Nr 8, poz. 46 z późniejszymi zmianami/ **stwierdzam, że**

**PAN/I/ BOGUSŁAW JABŁOŃSKI - inż. budownictwa**

urodzony/a/ dnia 20 lipca 1959 r. w Rzeszowie

**posiada przygotowanie zawodowe upoważniające do wykonywania samodzielnych funkcji projektanta oraz Kierownika budowy i robót**

**w specjalności konstrukcyjno - budowlanej**

**w zakresie**

**PAN/I/ BOGUSŁAW JABŁOŃSKI**

**jest upoważniony/a/ do:**

- 1/ sporządzania projektów w zakresie rozwiązań konstrukcyjno - budowlanych budynków oraz innych budowli, z wyłączeniem linii, węzłów i stacji kolejowych, dróg i nawierzchni lotniskowych mostów, budowli hydro-technicznych i melioracji wodnych
- 2/ kierowania, nadzorowania i kontrolowania budowy i robót, kierowania i kontrolowania wytwarzania konstrukcyjnych elementów budowlanych oraz do kontrolowania stanu technicznego w zakresie wszelkich budynków oraz innych budowli, z wyłączeniem linii, węzłów i stacji kolejowych, dróg i nawierzchni lotniskowych, mostów, budowli hydrotechnicznych i wodnomelioracyjnych,
- 3/ sporządzania projektów w zakresie rozwiązań architektonicznych budynków inwentarskich i gospodarczych, adaptacji projektów powtarzalnych innych budynków oraz sporządzania planów zagospodarowania działki związanych z realizacją tych budynków.



**z up. WOJEWODY**  
mgr inż. *[Signature]*  
Dyrektor Wydziału Technicznej Przedstawiciel  
Architekt Wojewódzki



### Zaświadczenie

o numerze weryfikacyjnym:

PDK-ALM-JZW-6LF \*

Pan Bogusław Jabłoński o numerze ewidencyjnym PDK/BO/0211/01  
adres zamieszkania Lutoryż 470, 36-040 Boguchwała  
jest członkiem Podkarpackiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa i posiada wymagane  
ubezpieczenie od odpowiedzialności cywilnej.  
Niniejsze zaświadczenie jest ważne do dnia 2017-12-31.

Zaświadczenie zostało wygenerowane elektronicznie i opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym  
weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu w dniu 2017-07-17 roku przez:

Zbigniew Detyna, Przewodniczący Rady Podkarpackiej 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](http://www.piib.org.pl) lub kontaktując się z biurem właściwej Okręgowej Izby Inżynierów  
Budownictwa.



**III. CZĘŚĆ RYSUNKOWA**

Nr	Nazwa rysunku	Skala
K1	Rzut fundamentów	1:50
K2	Fundamenty zbrojenie cz. 1	1:20
K3	Fundamenty zbrojenie cz. 2	1:20
K4	Fundamenty zbrojenie cz. 3	1:20
K5	Fundamenty zbrojenie cz. 4	1:20
K6	Konstrukcja stropu nad parterem	1:50
K7	Rdzenie R1	1:20
K8	Belka B1, B2	1:20
K9	Schody P2 cz. 1	1:20
K10	Schody P2 cz. 2	1:20
K11	Strop P1 cz. 1	1:50
K12	Strop P1 cz. 2	1:20
K13	Strop P1 cz. 3	1:20
K14	Strop P1 cz. 4	1:20
K15	Strop P1 cz. 5	1:20
K16	Wieńce, nadproża	1:20