

## Spis zawartości :

1. Opis techniczny	2 strony
2. Obliczenia statyczno-wytrzymałościowe	4 stron
3. Oświadczenie o sporządzeniu projektu zgodnie z obowiązującymi normami	2 strony
4. Decyzja o nadaniu uprawnień oraz potwierdzenie przynależności do MIITB	4 strony
5. Dokumentacja rysunkowa	2 rysunki
6. Wykaz stali	2 strony

## **1. OPIS TECHNICZNY**

### 1.1. Podstawa opracowania

Podstawę formalną stanowi zlecenie inwestora.

Podstawę merytoryczną stanowią:

- projekt budowlany budynku wykonany przez mgr inż. arch. M. Matejko
- dane uzyskane podczas przeglądu budynku w kwietniu 2024 roku
- Polskie Normy:
  - EN 1991-1-1:2002 – Oddziaływania ogólne. Obciążenia użytkowe w budynkach
  - PN-90/B-03200 - Konstrukcje stalowe. Obliczenia statyczne i projektowanie
  - PN-EN 1991-1-3 Oddziaływania na konstrukcje. Obciążenie śniegiem
  - PN-EN 1991-1-4 Oddziaływania na konstrukcje. Oddziaływania wiatru
  - PN-EN 1992-1-1 Projektowanie konstrukcji z betonu.

### 1.2. Cel i zakres pracy

Celem pracy jest projekt konstrukcyjny przebudowy i dostosowania do wymogów ppoż. budynku Domu Pomocy Społecznej w Miechowie przy ulicy Warszawskiej 49A. Zakres opracowania odpowiada projektowi technicznemu.

### 1.3. Założenia przyjęte do obliczeń

- obciążenie obliczeniowe śniegiem przyjęto równe  $1.44\text{kN/m}^2$  jak dla 3 strefy
- obciążenia zmienne charakterystyczne na stropie  $2.0\text{kN/m}^2$

### 1.4. Opis warunków geotechnicznych

Zgodnie z rozporządzeniem z dnia 24.IX.1998 oraz 25.IV.2012 warunki gruntowe zaliczono do prostych, a budynek do drugiej kategorii geotechnicznej. Zgodnie z ekspertyzą techniczną nie stwierdzono uszkodzeń mogących świadczyć o przeciążeniu fundamentów a przebudowa nie wiąże się z dodatkowymi obciążeniami.

### 1.5. Opis konstrukcji nośnej budynku

Przedmiotem opracowania jest budynek Domu Pomocy Społecznej w Miechowie przy ulicy Warszawskiej 49A. Budynek ma w rzucie kształt prostokąta o bokach  $52.6 \times 12,9\text{m}$ , jest w całości podpiwniczony, posiada 3 kondygnacje nadziemne. Budynek połączony jest przewiązką z budynkiem sąsiednim. W środkowej części budynku znajduje się główna klatka schodowa. Od strony południowej dodatkowa klatka schodowa. Dach jednospadowy o niewielkim spadku, pokryty papą.

Stropodach wentylowany składa się ze stropu DZ-4 rozpiętego poprzecznie do budynku (jak pozostałe stropy) i prefabrykowanych płyt dachowych. Nad boczną klatką schodową strop rozpięty podłużnie i oparty na ścianie szczytowej i dodatkowej ścianie nośnej. Do przestrzeni wentylowanej nie ma dostępu.

Stropy typu gęstożebrowe DZ-4 rozpięte są podobnie jak stropodach. Rozpiętość modułarna  $660\text{cm}$  i  $540\text{cm}$ . Stropy składają się z prefabrykowanych żeber w rozstawie  $60\text{cm}$ , żużłobetonowych pustaków i monolitycznej płyty betonowej. W osi środkowej stropy oparte na murowanej ścianie nośnej wewnętrznej, w osiach skrajnych na ścianach zewnętrznych. Od strony zachodniej w poziomie 1 i 2 piętra wykonano balkony na konstrukcji stalowej. Schody o konstrukcji monolitycznej, żelbetowej. Ściany nośne zewnętrzne i wewnętrzne z elementów ceramicznych.

Posadowienie budynku na ławach fundamentowych. W trakcie przeglądu budynku nie stwierdzono uszkodzeń mogących świadczyć o nierównomiernym osiadaniu budynku.

### 1.6 Opis przebudowy

W ramach przebudowy i dostosowania do wymogów ppoż. zaprojektowano wykonanie 2 klap oddymiających nad główną klatką schodową o wymiarach 100x160cm. Należy usunąć istniejące 2 żebra stropu oraz pustaki między nimi. W tym miejscu zaprojektowano dwie monolityczne belki o wysokości 30cm i szerokości 29.5cm. Pomiedzy belkami znajdować się będzie miejsce na klapy oddymiające. Zaprojektowano oparcie belek na istniejących belkach żelbetowych za pomocą kątowników 100x100x8 zamocowanych do istniejących belek 2 kotwami chemicznymi M16x95 (np. fischer Highbond FHB II ) oraz dodatkowo 2 (z każdej strony) prętów  $\phi$  18 zakotwionych na żywicy epoksydowej.

Nad boczną klatką schodową zaprojektowano klapę oddymiającą 100x100cm. W tym celu należy usunąć jedno żebro stropu i przylegające do niego pustaki. W tym miejscu zaprojektowano belkę monolityczną o przekroju 14x30cm oraz dwie płyty o grubości 10cm. Konstrukcja żelbetowa z betonu C16/20 (B20), zbrojenie stalą RB500.

Na belkach należy wymurować murki z betonu komórkowego o grubości 24cm.

Przed przystąpieniem do prac należy podstemplować fragmenty stropu przylegające do miejsca gdzie prowadzone będą prace wyburzeniowe. Pustaki i prefabrykowane żebra należy usuwać ręcznie.

Na styku między istniejącym stropem a zaprojektowaną monolityczną konstrukcją może powstawać rysa. Styk ten można wypełnić materiałem elastycznym.

Planowane jest poszerzenie otworu drzwi wejściowych od frontu i z tyłu budynku w ścianach nośnych, zewnętrznych oraz otworu w ścianie wewnętrznej. Zaprojektowano nowe nadproża z ceowników 100. Przed przystąpieniem do wykonania nadproży nad wejściem należy podstemplować istniejące daszki podstemplować, żeby nie spadły po wykuciu bruzd w ścianie nośnej. Można też rozważyć (ze względów ekonomicznych) rozebranie daszków i odtworzenie ich po wykonaniu nadproży. Nadproża z dwóch ceowników 100 skręconych śrubami M12 lub prętami nagwintowanymi obustronnie. Nadproża montować z jednej strony, dopiero potem wykuć bruzdę i zamontować ceownik z drugiej strony ściany. Nadproża ze stali S235. Stalowe nadproża oparte na murze za pomocą betonowych poduszek o wymiarach 150x150x100mm.

### 1.7. Wytyczne do projektu BIOZ

- wszystkie prace należy wykonywać pod nadzorem osoby z odpowiednimi uprawnieniami budowlanymi oraz zgodnie z zasadami wiedzy technicznej i przepisami BHP
- wszystkie materiały muszą posiadać certyfikat na znak bezpieczeństwa CE lub B, lub certyfikat zgodności z PN-EN bądź aprobatą techniczną.
- montaż konstrukcji powinien być przeprowadzony na podstawie projektu organizacji montażu
- budowa związana z montażem nadproża stalowego o ciężarze około 50kg
- w trakcie wykonywania otworów na klapy dymowe należy kontrolować stan gzymsów (obecnie są w złym stanie)
- w trakcie wycinania otworów na klapy dymowe należy ograniczyć do niezbędnego minimum oddziaływania dynamiczne na istniejącą konstrukcję nośną budynku.

## 2. OBLICZENIA STATYCZNE.

### Zestawienie obciążeń.

2 x papa  
 ocieplenie 26cm w spadku  
 strop 30cm

#### Ciężar stropu DZ-4

pustaki	$0.0437\text{m}^2 \times 15\text{kN/m}^3 =$	0.66 kN/m
prefabrykowane belki	$0.01485\text{m}^2 \times 25\text{kN/m}^3 =$	0.37 kN/m
beton pachwinowy	$0.0326 \times 25\text{kN/m}^3 =$	0.82 kN/m

$$1.85\text{kN/m} / 0.6\text{m} = 3.08\text{kN/m}^2$$

#### Stropodach istniejący

2xpapa termozgrzewalna					$0.1\text{ kN/m}^2 \times 1.35 =$	0.14 kN/m <sup>2</sup>
Prefabrykowane płyty					$1.25\text{ kN/m}^2 \times 1.35 =$	1.69 kN/m <sup>2</sup>
Wełna mineralna twarda	1.2	kN/m <sup>3</sup>	x	0.26 m	$= 0.31\text{ kN/m}^2 \times 1.35 =$	0.42 kN/m <sup>2</sup>
Strop DZ-4					$3.08\text{ kN/m}^2 \times 1.35 =$	4.16 kN/m <sup>2</sup>
Tynk cem.-wap.	19	kN/m <sup>3</sup>	x	0.02 m	$= 0.38\text{ kN/m}^2 \times 1.35 =$	0.51 kN/m <sup>2</sup>
					<u><math>5.12\text{ kN/m}^2</math></u>	<u>6.91 kN/m<sup>2</sup></u>

#### Stropodach projektowany

2xpapa termozgrzewalna					$0.1\text{ kN/m}^2 \times 1.35 =$	0.14 kN/m <sup>2</sup>
Prefabrykowane płyty					$1.25\text{ kN/m}^2 \times 1.35 =$	1.69 kN/m <sup>2</sup>
Wełna mineralna twarda	1.2	kN/m <sup>3</sup>	x	0.26 m	$= 0.31\text{ kN/m}^2 \times 1.35 =$	0.42 kN/m <sup>2</sup>
Płyta żelbet 10cm	25	kN/m <sup>3</sup>	x	0.1 m	$= 2.5\text{ kN/m}^2 \times 1.35 =$	3.38 kN/m <sup>2</sup>
plyta g.k.					$0.12\text{ kN/m}^2 \times 1.35 =$	0.16 kN/m <sup>2</sup>
					<u><math>4.28\text{ kN/m}^2</math></u>	<u>5.78 kN/m<sup>2</sup></u>

3 strefa

$$S_k = 0,006A - 0,6 = 0.9$$

$$\geq 1.2$$

$$S_k = 1.2 \text{ kN/m}^2$$

$$C_e = 1$$

$$\mu = 0.8$$

$$S_k = 0.96 \text{ kN/m}^2$$

$$S = 0.96 \text{ kN/m}^2 \times 1.5 = 1.44 \text{ kN/m}^2$$

Murek z betonu komórkowego

$$9\text{kN/m}^3 \times 0.25\text{m} \times 1.25\text{m} = 2.81\text{kN/m}$$

Poz.1. Konstrukcja nośna pod klapy nad główną klatką schodową.

Beton C16/20 (B20)  
Stal B500

Poz.1.1. Żebra 30x30cm

$$L = 3.60 \times 1.05 = 3.78\text{m}$$

Obciążenia obliczeniowe

$$\text{Ścianka murowana } 2.81\text{kN/m} \times 1.35 = 3.79\text{kN/m}$$

$$\text{Obciążenie śniegiem } 1.44\text{kN/m}^2 \times 0.8\text{m} = 1.15\text{kN/m}$$

$$\text{Ciężar własny } 25\text{kN/m}^3 \times 0.3\text{m} \times 0.3\text{m} \times 1.35 = 3.04\text{kN/m}$$

---

$$7.98\text{kN/m}$$

$$M = 7.98 \times (3.78\text{m})^2 / 8 = 14.25\text{kNm}$$

$$V = 7.98 \times 3.78 / 2 = 15.08\text{kN}$$

Zbrojenie rozciągane 3  $\phi$  12

$$M_{Rd} = 0.0353 \text{ MNm} = 35.34 \text{ kNm}$$

**Ścinanie**

strzemiona  $\phi$  8 co 15cm

**Ugięcia**

$$q_k = 2.81\text{kN/m} + 0.96\text{kN/m}^2 \times 0.8\text{m} \text{ cw.}$$

$$w_t = 0.2\text{cm} < 1.5\text{cm}$$

**Zamocowanie**

$$V = 15.08\text{kN}$$

2 kotwy chemiczne M16x95 np. fischer Highbond FHB II

$$V_{rec} = 17.3\text{kN}$$

$$15.08 / (2 \times 17.3\text{kN}) = 0.44 < 1$$

docisk do betonu

$$0.01508\text{MN} / (0.1 \times 0.3\text{m}) = 0.5\text{MPa}$$

Poz.2. Konstrukcja nośna pod klapy nad boczną klatką schodową.Poz. 2.1. Płyta 10cm

$$L = 1\text{m} \times 1.05 = 1.05\text{m}$$

Obciążenia obliczeniowe

$$\text{stałe } 5.78\text{kN/m}^2$$

$$\text{śnieg } 1.44\text{kN/m}^2$$

---

$$7.22\text{kN/m}^2$$

$$M = 7.22 \times (1.05\text{m})^2 / 8 = 0.99\text{kNm}$$

Zbrojenie rozciągane

10

$\phi$

8

co

10 cm

$$x_{\text{eff}} = 0.02 < 2 \cdot a_2 = 0.06 \text{ m}$$

$$\xi_{\text{eff}} = 0.227 < \xi_{\text{eff,lim}} = 0.5$$

$$S_{\text{cc,eff}} = 0.000985 \text{ m}^3$$

$$M_{\text{Rd}} = 0.0131 \text{ MNm} = 13.1 \text{ kNm}$$

**Poz.2.2. Belka 14x30cm.**

$$L = 2.50 \times 1.05 = 2.63 \text{ m}$$

$$\text{Obciążenie obl. z płyty } 7.22 \text{ kN/m}^2 \times 0.5 \text{ m} = 3.61 \text{ kN/m}$$

$$\text{Ścianka murowana } 2.81 \text{ kN/m} \times 1.35 = 3.79 \text{ kN/m}$$

$$\text{Ciężar własny } 25 \text{ kN/m}^3 \times 0.14 \text{ m} \times 0.3 \text{ m} \times 1.35 = 1.42 \text{ kN/m}$$

---


$$8.82 \text{ kN/m}$$

$$M_d = 8.82 \times 2.63^2 / 8 = 7.63 \text{ kNm}$$

Zbrojenie rozciągane

$$A_{s1} = 2 \cdot \phi_{12} = 2.26 \text{ cm}^2 = 0.000226 \text{ m}^2$$

$$s = 0.103 \text{ m}$$

$$x = 0.129$$

$$x/d = 0.48$$

$$z = 0.22 \text{ m}$$

$$M_{\text{Rd}} = 0.021 \text{ MNm}$$

Ścinanie

$$V = 8.82 \times 2.63 \text{ m} / 2 = 11.60 \text{ kN}$$

**Poz.3. Nadproże nad wejściem do budynku.**

$$L = 1.56 \times 1.05 = 1.64 \text{ m}$$

2 ceowniki 100

Zestawienie obciążeń obliczeniowych

$$\text{Obciążenie z daszka nad wejściem (śnieg) } 1.44 \text{ kN/m}^2 \times 1 \text{ m} = 1.44 \text{ kN/m}$$

$$\text{Obciążenie ze stropu } 6.91 \text{ kN/m}^2 \times 3.5 \text{ m} = 24.19 \text{ kN/m}$$

$$\text{Ciężar ściany } 18 \text{ kN/m}^3 \times 0.32 \text{ m} \times 1.15 \text{ m} = 6.62 \text{ kN/m}$$

$$\text{Ciężar własny nadproża} = 0.29 \text{ kN/m}$$

---


$$32.25 \text{ kN/m}$$

$$M = 32.25 \times 1.64^2 / 8 = 10.84 \text{ kNm}$$

$$M_{\text{R}} = 0.0177 \text{ MNm} = 17.72 \text{ kNm}$$

$$\frac{M}{M_R} = 0.61 < 1$$

**Poz.4. Nadproże nad tylnym wejściem do budynku**

L = 1.66 x 1.05 = 1.74m

2 ceowniki 100

Zestawienie obciążeń obliczeniowych

Obciążenie z daszka nad wejściem (śnieg)  $1.44\text{kN/m}^2 \times 1\text{m} = 1.44\text{kN/m}$ Ciężar ściany  $18\text{kN/m}^3 \times 0.45\text{m} \times 1.5\text{m} = 12.15\text{kN/m}$ Ciężar własny nadproża  $0.29\text{kN/m}$ 

---

13.88kN/m

Oświadczenie o sporządzeniu projektu zgodnie z obowiązującymi normami.

Piotr Sych  
uprawnienia nr 37/98  
nr członkowski izby zawodowej MAP/BO/3338/01

### **Oświadczenie**

projektanta lub osoby sprawdzającej projekt techniczny

**Zgodnie z art. 34 ust. 3d ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. Prawo budowlane**

**(tekst jednolity Dz. U. z 2023 poz. 682 z późn. zm.) niniejszym oświadczam, że projekt techniczny:**

Przebudowy i dostosowania do wymogów ppoż. budynku Domu Pomocy Społecznej w Miechowie przy ulicy Warszawskiej 49A

adres inwestycji: 42-200 Miechów, ul. Warszawska 49A  
dz. nr 3204/1, obręb 1 Miechów j. Ewid. Miechów

sporządzony: 2024-06

inwestor: Powiat Miechowski  
ul. Raławicka 12, 32-200 Miechów

**został sporządzony zgodnie z obowiązującymi przepisami oraz zasadami wiedzy technicznej.**

Kraków 2024-06

.....  
(pieczęć wraz z podpisem)



Andrzej Król  
uprawnienia nr 753/94  
nr członkowski izby zawodowej SKL/BO/5867/02

### **Oświadczenie**

projektanta lub osoby sprawdzającej projekt techniczny

**Zgodnie z art. 34 ust. 3d ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. Prawo budowlane**

**(tekst jednolity Dz. U. z 2023 poz. 682 z późn. zm.) niniejszym oświadczam, że projekt techniczny:**

Przebudowy i dostosowania do wymogów ppoż. budynku Domu Pomocy Społecznej w Miechowie przy ulicy Warszawskiej 49A

adres inwestycji: 42-200 Miechów, ul. Warszawska 49A  
dz. nr 3204/1, obręb 1 Miechów j. Ewid. Miechów

sporządzony: 2024-06

inwestor: Powiat Miechowski  
ul. Raławicka 12, 32-200 Miechów

**został sporządzony zgodnie z obowiązującymi przepisami oraz zasadami wiedzy technicznej.**

Kraków 2024-06

.....  
(pieczęć wraz z podpisem)

Decyzja o nadaniu uprawnień oraz potwierdzenie przynależności do MIITB.

URZĄD WOJEWÓDZKI W KRAKOWIE  
WYDZIAŁ  
NADZORU BUDOWLANEGO  
31-156 Kraków, ul. Basztowa 22  
NB.III.7342/110/98

Kraków, dnia 16 kwietnia 1998 r.

### DECYZJA Nr 37/98

Na podstawie art. 13 ust. 1 pkt 1, art. 14 ust 1 pkt 2 ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. - Prawo budowlane (Dz.U. Nr 89 z dnia 25 sierpnia 1994 r., poz. 414), w związku z art. 104 § 1 k.p.a., po rozpatrzeniu wniosku Pana Piotra Sych - na podstawie dokumentów stwierdzających wymagane wykształcenie i praktykę zawodową oraz na podstawie pozytywnej oceny z egzaminu na uprawnienia budowlane złożonego przed Komisją Egzaminacyjną,

#### u d z i e l a m

Panu Piotrowi SYCH - mgr inż. - kierunek studiów „budownictwo”,  
urodzonemu dnia 31 maja 1968 r. w Sosnowcu,

### UPRAWNIENIA BUDOWLANE

do projektowania bez ograniczeń  
w specjalności: konstrukcyjno-budowlanej

Od decyzji niniejszej służy Panu prawo wniesienia odwołania do Głównego Inspektora Nadzoru Budowlanego w Warszawie, ul. Krucza 38/42, za pośrednictwem Wojewody Krakowskiego w terminie 14 dni od daty otrzymania niniejszej decyzji.



W up. WOJEWODY

mgr inż. arch. Elżbieta Gabryś  
Dyrektor Wydziału  
Nadzoru Budowlanego

#### Otrzymują:

1. mgr inż. Piotr Sych, Cianowice 263, 32-050 Skała
2. Główny Urząd Nadzoru Budowlanego, ul. Krucza 38/42, 00-926 Warszawa
3. a.a.

**Zaświadczenie**

o numerze weryfikacyjnym:

MAP-FB9-W7D-DT2 \*

Pan Piotr Sych o numerze ewidencyjnym MAP/BO/3338/01  
adres zamieszkania ul. Bronowicka 4a/7, 30-084 Kraków  
jest członkiem Małopolskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa i posiada wymagane  
ubezpieczenie od odpowiedzialności cywilnej.  
Niniejsze zaświadczenie jest ważne od 2024-01-01 do 2024-12-31.



Zaświadczenie zostało wygenerowane elektronicznie i opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym  
weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu w dniu 2024-01-02 roku przez:

Mirosław Boryczko, Przewodniczący Rady Małopolskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa.

Zgodnie z art. 78<sup>1</sup> K.c.

§ 1. Do zachowania elektronicznej formy czynności prawnej wystarczy złożenie oświadczenia woli w postaci elektronicznej i opatrzenie go  
kwalifikowanym podpisem elektronicznym.

§ 2. Oświadczenie woli złożone w formie elektronicznej jest równoważne z oświadczeniem woli złożonym w formie pisemnej.

\* Weryfikację poprawności danych w niniejszym zaświadczeniu można sprawdzić za pomocą numeru weryfikacyjnego zaświadczenia na  
stronie Polskiej Izby Inżynierów Budownictwa [www.pilib.org.pl](http://www.pilib.org.pl) lub kontaktując się z biurem właściwej Okręgowej Izby Inżynierów  
Budownictwa.



Wygenerowano za pomocą aplikacji  
ePodpis 3.0.0.0 (10.0.0.0)

URZĄD WOJEWÓDZKI  
 Wydział Architektury i Kształtowania  
 W 602 Katowice, ul. Jagiellońska 25  
 0314259

 04 listopada  
 Katowice, dnia ..... 1994... r

Nr ewid. 753/94

 STWIERDZENIE 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  
 i § 13 ust.1 pkt 2... rozporządzenia Ministra Gospodarki Tereno-  
 wej i Ochrony Środowiska z dnia 20 lutego 1975r w sprawie samo-  
 dzielnych funkcji technicznych w budownictwie (Dz.U.Nr 8, poz.46  
 z późn.zm.(Dz.U.Nr 69)91 poz.299) stwierdza się, że:

Obywatel ..... ANDRZEJ K R Ő L .....

..... magister inżynier budownictwa .....

urodzony dnia .... 9 listopada 1963 r. w Wiśle .....

 posiada przygotowanie zawodowe upoważniające do wykonywania sa-  
 modzielnej funkcji projektanta oraz kierownika budowy i robót.

w specjalności ..... konstrukcyjno - budowlanej .....

Obywatel ..... ANDRZEJ K R Ő L ..... jest upoważniony do :

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


 Z up. WOJEWODY  
 dr inż. arch. Zygmunt Knapik  
 Dyrektor Wydziału Architektury  
 i Kształtowania

**Zaświadczenie**

o numerze weryfikacyjnym:

SLK-LHG-F8C-ICT \*

Pan Andrzej, Ryszard Król o numerze ewidencyjnym SLK/BO/5867/02

adres zamieszkania [REDACTED]

jest członkiem Śląskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa i posiada wymagane  
ubezpieczenie od odpowiedzialności cywilnej.

Niniejsze zaświadczenie jest ważne do dnia 2024-12-31.

Zaświadczenie zostało wygenerowane elektronicznie i opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym  
weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu w dniu 2024-01-02 09:43:32 roku przez:

Roman Karwowski, Przewodniczący Rady Śląskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa.

Zgodnie z art. 781 K.c.

§ 1. Do zachowania elektronicznej formy czynności prawnej wystarcza złożenie oświadczenia woli w postaci elektronicznej i opatrzenie go  
kwalifikowanym podpisem elektronicznym.

§ 2. Oświadczenie woli złożone w formie elektronicznej jest równoważne z oświadczeniem woli złożonym w formie pisemnej.

\* Weryfikację poprawności danych w niniejszym zaświadczeniu można sprawdzić za pomocą numeru weryfikacyjnego zaświadczenia na  
stronie Polskiej Izby Inżynierów Budownictwa [www.plib.org.pl](http://www.plib.org.pl) lub kontaktując się z biurem właściwej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa.