

Ocena odporności ogniowej stropów

BRANŻA: KONSTRUKCYJNO-BUDOWLANA

OBIEKT: Zespół Szkolno-Przedszkolny w Korytnicy

ADRES INWESTYCJI: ul. Henryka Sienkiewicza 14a,
07-120 Korytnica,
powiat węgrowski, woj. mazowieckie
dz. nr ew. 728
obręb: 0015 Korytnica

INWESTOR: Zespół Szkolno-Przedszkolny w Korytnicy
ul. Henryka Sienkiewicza 14,
07-120 Korytnica,

AUTOR OPRACOWANIA:

IMIĘ I NAZWISKO:

NR UPRAWNIENÍ:

PODPIS:

mgr inż. Daniel Ojdana,
uprawnienia do projektowania
w specjalności
konstrukcyjno-budowlanej

MAZ/0512/PWOK/14

Węgrów, dn. 14.042025 r.

SPIS TREŚCI

1. PRZEDMIOT I ZAKRES OPRACOWANIA.....	2
2. PODSTAWA FORMALNA I MERYTORYCZNA OPRACOWANIA.....	2
3. MATERIAŁY WYKORZYSTANE PRZY OPRACOWANIU	2
4. OPIS STANU ISTNIEJĄCEGO	2
5. WYKAZ NORM.....	3
6. OBLICZENIA STATYCZNE	4
7. OCENA STANU TECHNICZNEGO.....	10
7.1. FUNDAMENTY.....	10
7.2. ŚCIANY KONSTRUKCYJNE	10
7.3. DACH.....	10
7.4. STROP.....	10
7.5. POSADZKI NA GRUNCIE	11
7.6. OGÓLNA OCENA STANU TECHNICZNEGO BUDYNKU	11
8. WARUNKI GRUNTOWO-WODNE.....	11
9. DOKUMENTACJA FOTOGRAFICZNA	12
11. UPRAWNIENIA I ZAŚWIADCZENIA Z IZBY INŻYNIERÓW.....	23

1. PRZEDMIOT I ZAKRES OPRACOWANIA

Przedmiotem opracowania jest ocena stanu technicznego istniejących stropów nad parterem oraz nad pierwszym piętem budynku Zespołu Szkolno-Przedszkolnego zlokalizowanego na działce o numerze ewidencyjnym 728 w miejscowości Korytnica, przy ul. Henryka Sienkiewicza 14 w celu zmiany sposobu użytkowania pomieszczeń. Obiekt był wielokrotnie rozbudowywany, opracowanie dotyczy skrzydła znajdującego w się w północno-zachodniej części działki.

2. PODSTAWA FORMALNA I MERYTORYCZNA OPRACOWANIA

Podstawą formalną opracowania niniejszej ekspertyzy jest zlecenie prac projektowych przez projektanta Jarosława Ulińskiego.

Podstawę merytoryczną opracowania stanowi §206 OBWIESZCZENIA MINISTRA ROZWOJU I TECHNOLOGII z dnia 15 kwietnia 2022 r. w sprawie ogłoszenia jednolitego tekstu rozporządzenia Ministra Infrastruktury w sprawie warunków technicznych, jakim powinny odpowiadać budynki i ich usytuowanie.

3. MATERIAŁY WYKORZYSTANE PRZY OPRACOWANIU

Przy wykonaniu niniejszego opracowania wykorzystano następujące materiały:

- wizja lokalna w budynku,
- odkrywki elementów konstrukcyjnych,
- obliczenia poszczególnych elementów konstrukcyjnych budynku.

4. OPIS STANU ISTNIEJĄCEGO

Przedmiotowy budynek znajduje się w miejscowości Korytnica, na działce o numerze ewidencyjnym 728, przy ulicy Henryka Sienkiewicza 14a. Jest on częścią większego kompleksu szkolnego. Rozpatrywane skrzydło znajduje się w północno-zachodniej części działki i ma trzy kondygnacje nadziemne, w tym jedna w poddaszu użytkowym. Budynek na planie prostokąta, o wymiarach ok. 16 x 23 m. Obiekt w konstrukcji murowanej, ze stropami drewnianymi belkowymi i więźbą drewnianą, posadowiony na fundamentach bezpośrednich

– ławach fundamentowych z betonu. Klatka schodowa murowana z cegły ceramicznej pełnej, schody wykonano w konstrukcji żelbetowej prefabrykowanej.

5. WYKAZ NORM

PN-EN-1990:2004/Ap1 Eurokod: Podstawy projektowania konstrukcji.

PN-EN 1991-1-1:2004 Eurokod 1: Oddziaływania na konstrukcję.

Część 1-1 Oddziaływania ogólne. Ciężar objętościowy, ciężar własny, obciążenia użytkowe w budynku.

PN-EN 1991-3-1:2005 Eurokod 1: Oddziaływania na konstrukcję

Część 1-3 Oddziaływania ogólne – obciążenie śniegiem.

PN-EN 1997-1:2008 Eurokod 7 Projektowanie geotechniczne -- Część 1: Zasady ogólne

PN-EN 1995-1-2:2008 Eurokod 5 Projektowanie konstrukcji drewnianych

6. OBLICZENIA STATYCZNE

6.1 Zestawienie obciążeń działających na strop.

		obc. charakter- ystyczne	g f	obc. oblicz.
- wykładzina PCV		0,05	1,35	0,07
- płyta pilśniowa		0,02	1,35	0,03
- deski 2x2,5cm	$2 \times 0,025 \times 6 =$	0,30	1,35	0,40
- polepa 10cm	$0,1 \times 18,0 =$	1,80	1,35	2,43
- deski 2,5cm	$0,025 \times 6 =$	0,15	1,35	0,20
- tynk na trzcinie	$0,02 \times 18 =$	0,36	1,35	0,49
- obciążenie użytkowe		2,00	1,50	3,00
RAZEM [kN/m²]		4,68	1,41	6,62

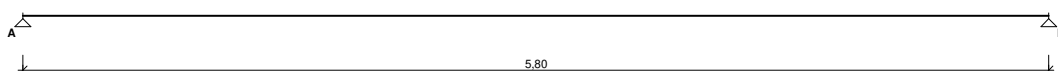
Ciężar własny jest automatycznie uwzględniany w programie.

Rozstaw belek – 60cm.

Dla obliczeń w fazie pożaru stosuje się obciążenia charakterystyczne: $4,68 \times 0,6 = 2,81 \text{ kN/m}$

6.2 Belki stropowe istniejące

SCHEMAT BELKI



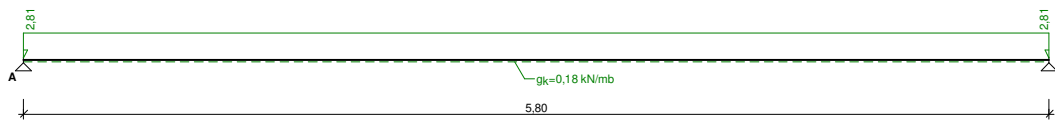
Parametry belki:

- współczynnik obciążenia dla ciężaru własnego belki $\gamma_f = 1,35$

OBCIĄŻENIA CHARAKTERYSTYCZNE BELKI

Przypadek **P1: Przypadek 1** ($\gamma_f = 1,41$, klasa trwania - stałe)

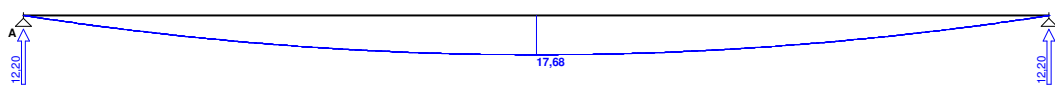
Schemat statyczny (ciężar belki uwzględniony automatycznie):



WYKRESY SIŁ WEWNĘTRZNYCH

Przypadek **P1**: Przypadek 1

Momenty zginające [kNm]:



ZAŁOŻENIA OBLICZENIOWE DO WYMIAROWANIA

Klasa użytkowania konstrukcji - 2

Parametry analizy zwichrzenia:

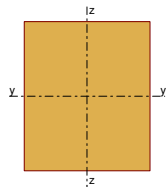
- belka zabezpieczona przed zwichrzeniem

Belka w obiekcie starym, remontowanym

Ugięcie graniczne przęsła $u_{net,fin} = l_o / 200$

WYNIKI OBLICZEŃ WYTRZYMAŁOŚCIOWYCH

WYMIAROWANIE



Przekrój prostokątny **21 / 25 cm**

$$W_y = 2188 \text{ cm}^3, J_y = 27344 \text{ cm}^4, m = 18,4 \text{ kg/m}$$

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

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

Zginanie

Przekrój $x = 2,90 \text{ m}$

Moment maksymalny $M_{max} = 17,68 \text{ kNm}$

$$\sigma_{m,y,d} = 8,08 \text{ MPa}, f_{m,y,d} = 11,08 \text{ MPa}$$

Warunek nośności:

$$\sigma_{m,y,d} / f_{m,y,d} = 0,73 < 1$$

Warunek stateczności:

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

$$\sigma_{m,y,d} = 8,08 \text{ MPa} < k_{crit} \cdot f_{m,y,d} = 11,08 \text{ MPa} \quad (73,0\%)$$

Ścinanie

Przekrój $x = 0,00$ m

Maksymalna siła poprzeczna $V_{\max} = 12,20$ kN

$$\tau_d = 0,35 \text{ MPa} < f_{v,d} = 1,15 \text{ MPa} \quad (30,2\%)$$

Docisk na podporze

Reakcja podporowa $R_A = 12,20$ kN

(wymiarowanie na docisk pominięto)

Stan graniczny użytkowalności

Przekrój $x = 2,90$ m

Ugięcie maksymalne $u_{fin} = 26,37$ mm

Ugięcie graniczne $u_{net,fin} = 1,5 \cdot l_o / 200 = 1,5 \cdot 5800 / 200 = 43,50$ mm

$$u_{fin} = 26,37 \text{ mm} < u_{net,fin} = 43,50 \text{ mm} \quad (60,6\%)$$

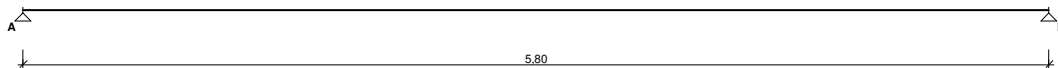
Wnioski:

Belki zaprojektowane poprawnie.

6.3 Belki stropowe w przypadku działania normowego pożaru trwającego 30min

Zakłada się, że przekrój drewniany z drewna litego po pożarze trwającym 30min pomniejszy się o 30mm z każdej strony działania pożaru. Do obliczeń konstrukcji przyjęto przekrój 15x22cm

SCHEMAT BELKI



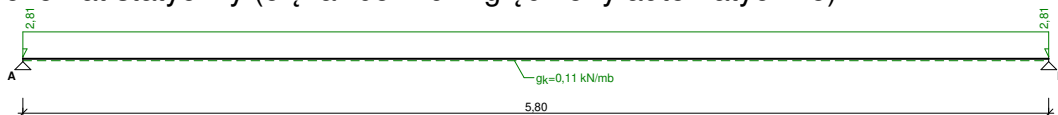
Parametry belki:

- współczynnik obciążenia dla ciężaru własnego belki $\gamma_f = 1,00$

OBCIĄŻENIA CHARAKTERYSTYCZNE BELKI

Przypadek **P1: Przypadek 1** ($\gamma_f = 1,0$, klasa trwania - stałe)

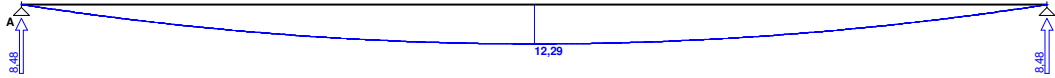
Schemat statyczny (ciężar belki uwzględniony automatycznie):



WYKRESY SIŁ WEWNĘTRZNYCH

Przypadek P1: Przypadek 1

Momenty zginające [kNm]:



ZAŁOŻENIA OBLICZENIOWE DO WYMIAROWANIA

Klasa użytkowania konstrukcji - 2

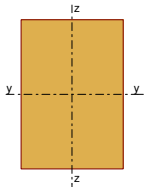
Parametry analizy zwichrzenia:

- belka zabezpieczona przed zwichrzeniem

Belka w obiekcie starym, remontowanym

WYNIKI OBLICZEŃ WYTRZYMAŁOŚCIOWYCH

WYMIAROWANIE



Przekrój prostokątny **15 / 22 cm**

$$W_y = 1210 \text{ cm}^3, J_y = 13310 \text{ cm}^4, m = 11,6 \text{ kg/m}$$

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

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

Zginanie

Przekrój $x = 2,90 \text{ m}$

Moment maksymalny $M_{\text{max}} = 12,29 \text{ kNm}$

$$\sigma_{m,y,d} = 10,16 \text{ MPa}, f_{m,y,d} = 11,08 \text{ MPa}$$

Warunek nośności:

$$\sigma_{m,y,d} / f_{m,y,d} = 0,92 < 1$$

Warunek stateczności:

$$k_{\text{crit}} = 1,000$$

$$\sigma_{m,y,d} = 10,16 \text{ MPa} < k_{\text{crit}} \cdot f_{m,y,d} = 11,08 \text{ MPa} \quad (91,7\%)$$

Ścinanie

Przekrój $x = 0,00 \text{ m}$

Maksymalna siła poprzeczna $V_{\text{max}} = 8,48 \text{ kN}$

$$\tau_d = 0,39 \text{ MPa} < f_{v,d} = 1,15 \text{ MPa} \quad (33,4\%)$$

Docisk na podporze

Reakcja podporowa $R_A = 8,48 \text{ kN}$

$$a_p = 10,0 \text{ cm}, k_{c,90} = 1,00$$

$$\sigma_{c,90,y,d} = 0,57 \text{ MPa} < k_{c,90} \cdot f_{c,90,d} = 1,15 \text{ MPa} \quad (49,0\%)$$

Stan graniczny użytkowalności

Nie rozpatruje się.

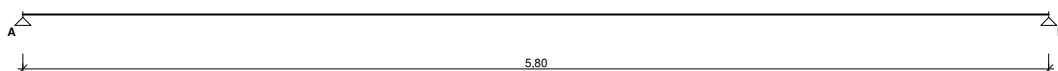
Wnioski:

Istniejące belki stropowe są w stanie przenieść obciążenia projektowane w przypadku trwania normowego pożaru o długości 30min.

6.4 Nowe belki stropowe po wymianie w przypadku działania normowego pożaru trwającego 60min

Zakłada się, że nowy przekrój drewniany z drewna klejonego po pożarze trwającym 60min pomniejszy się o 42mm z każdej strony działania pożaru. Do obliczeń konstrukcji przyjęto przekrój 16x20cm pomniejszony o te wartości (do wbudowania przekrój 24x24cm).

SCHEMAT BELKI



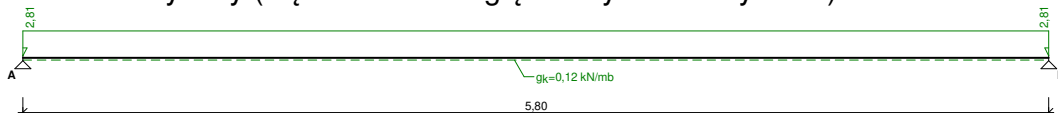
Parametry belki:

- współczynnik obciążenia dla ciężaru własnego belki $\gamma_f = 1,00$

OBCIĄŻENIA CHARAKTERYSTYCZNE BELKI

Przypadek **P1: Przypadek 1** ($\gamma_f = 1,0$, klasa trwania - stałe)

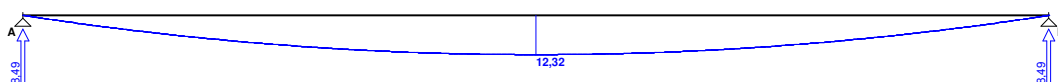
Schemat statyczny (ciężar belki uwzględniony automatycznie):



WYKRESY SIŁ WEWNĘTRZNYCH

Przypadek **P1: Przypadek 1**

Momenty zginające [kNm]:



ZAŁOŻENIA OBLICZENIOWE DO WYMIAROWANIA

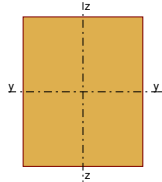
Klasa użytkowania konstrukcji - 2

Parametry analizy zwiczenia:

- belka zabezpieczona przed zwichrzeniem
Belka w obiekcie starym, remontowanym

WYNIKI OBLICZEŃ WYTRZYMAŁOŚCIOWYCH

WYMIAROWANIE



Przekrój prostokątny **16 / 20 cm**

$$W_y = 1067 \text{ cm}^3, J_y = 10667 \text{ cm}^4, m = 12,2 \text{ kg/m}$$

drewno klejone warstwowo jednorodne wg PN-EN 1194:2000, klasa wytrzymałości **GL24h**

$$\rightarrow f_{m,k} = 24 \text{ MPa}, f_{t,0,k} = 16,5 \text{ MPa}, f_{c,0,k} = 24 \text{ MPa}, f_{v,k} = 2,7 \text{ MPa}, E_{0,\text{mean}} = 11,6 \text{ GPa}, \rho_k = 380 \text{ kg/m}^3$$

Zginanie

Przekrój $x = 2,90 \text{ m}$

Moment maksymalny $M_{\text{max}} = 12,32 \text{ kNm}$

$$\sigma_{m,y,d} = 11,55 \text{ MPa}, f_{m,y,d} = 12,74 \text{ MPa}$$

Warunek nośności:

$$\sigma_{m,y,d} / f_{m,y,d} = 0,91 < 1$$

Warunek stateczności:

$$k_{\text{crit}} = 1,000$$

$$\sigma_{m,y,d} = 11,55 \text{ MPa} < k_{\text{crit}} \cdot f_{m,y,d} = 12,74 \text{ MPa} \quad (90,7\%)$$

Ścinanie

Przekrój $x = 0,00 \text{ m}$

Maksymalna siła poprzeczna $V_{\text{max}} = 8,49 \text{ kN}$

$$\tau_d = 0,40 \text{ MPa} < f_{v,d} = 1,25 \text{ MPa} \quad (32,0\%)$$

Docisk na podporze

Reakcja podporowa $R_A = 8,49 \text{ kN}$

$$a_p = 10,0 \text{ cm}, k_{c,90} = 1,00$$

$$\sigma_{c,90,y,d} = 0,53 \text{ MPa} < k_{c,90} \cdot f_{c,90,d} = 1,25 \text{ MPa} \quad (42,6\%)$$

Stan graniczny użytkowości

Nie uwzględnia się.

Wnioski:

W przypadku wzmocnienia stropu przez dołożenie belek drewnianych z drewna klejonego GL24h o przekroju 24x24cm w przypadku normowego pożaru trwającego 60min konstrukcja stropu spełni warunek nośności odpowiadający R60. Zabezpieczenie EI należy wykonać w systemie G-K np. Rigips bądź Kanuf.

7. OCENA STANU TECHNICZNEGO

7.1. FUNDAMENTY

Budynek posadowiony jest na ławach fundamentowych betonowych. Ściany fundamentowe są ocieplone, więc trudno jest ocenić jednoznacznie ich stan. Nie zauważono pęknięć ścian murowanych świadczących o nierównomiernym osiadaniu obiektu.

Stan techniczny fundamentów określa się jako dostateczny.

7.2. ŚCIANY KONSTRUKCYJNE

Ściany budynku wykonano jako murowane. Ściany nie wykazują nadmiernych odchyłeń od pionów, ani deformacji. Jednak odkrywki widoczne na zdjęciach wykazały, że nie występują ponadnormatywne zarysowania.

Stan techniczny ścian określa się jako dobry.

7.3. DACH

Dach budynku stanowi więźba drewniana czterospadowa z lukarnami. Nie stanowi ona przedmiotu niniejszego opracowania, jednak na podstawie wywiadu z użytkownikami stwierdza się, dach jest szczelny i nie występują problemy użytkowe.

Stan techniczny dachu określa się jako dobry.

7.4. STROP

Strop wykonano jako drewniany na belkach o wymiarach 21x25 cm w rozstawie co 0,6 m. Przeprowadzone odkrywki wskazują, że drewno jest w dobrym stanie technicznym. Wykonane obliczenia potwierdzają poprawność zastosowanych elementów nośnych stropu. Zapasy nośności są prawidłowe.

Stan techniczny stropów określa się jako dobry.

W przypadku konieczności dostosowania obiektu do wymagań dla klasy „C” odporności pożarowej budynku należy wzmocnić strop przez dodanie dodatkowych belek z drewna klejonego. Wtedy strop będzie miał parametry odpowiadające odporności pożarowej równej R60.

7.5. POSADZKI NA GRUNCIE

Posadzki na gruncie nie wykazują nadmiernych osiadań. Nie zaobserwowano pęknięć i odspajania się fragmentów posadzki.

Stan techniczny posadzek na gruncie określa się jako dobry.

7.6. OGÓLNA OCENA STANU TECHNICZNEGO BUDYNKU

Ogólna ocena stanu technicznego budynku kształtuje się na poziomie dostatecznym. W celu adaptacji poddasza należy wykonać szereg robót budowlanych wymienionych powyżej, aby można było bezpiecznie użytkować obiekt.

8. WARUNKI GRUNTOWO-WODNE

Na podstawie Rozporządzenia Ministra Transportu, Budownictwa i Gospodarki Morskiej z dnia 27 kwietnia 2012 r. w sprawie ustalania geotechnicznych warunków posadawiania obiektów budowlanych (Dz.U. z 2012 r., poz. 463) określono: **Warunki gruntowe proste, obiekt należy zaliczyć do drugiej kategorii geotechnicznej.**

9. DOKUMENTACJA FOTOGRAFICZNA



Foto 1. Widok elewacji północnej analizowanego skrzydła budynku.



Foto 2. Widok elewacji zachodniej analizowanego skrzydła budynku.



Foto 3. Odkrywka warstw wykończeniowych podłogi nad parterem.



Foto 4. Odkrywka belek drewnianych nośnych stropu nad parterem.



Foto 5. Pomiar wysokości belek nośnych stropu nad parterem.



Foto 6. Pomiar szerokości belek nośnych stropu nad parterem.



Foto 7. Pomiar rozstawu drewnianych belek stropowych stropu nad parterem..



Foto 8. Widok odkrywki konstrukcji stropu nad parterem.



Foto 9. Odkrywka stropu nad pierwszym piętem – od dołu.



Foto 10. Usytuowanie przedmiotowego skrzydła szkoły.

10. WNIOSKI

Ogólna ocena stanu technicznego budynku kształtuje się na poziomie dobrym.

Obecnie stan techniczny budynku nie zagraża jego użytkownikom, a poszczególne elementy konstrukcyjne nie wykazują oznak zbliżającej się awarii.

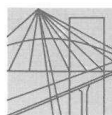
Warunki dostosowania elementów konstrukcyjnych do wymogów przeciwpożarowych klasy „C” budynku:

- stropy drewniane z belek o przekrojach 21x25cm należy wzmocnić belkami z drewna klejonego, aby uzyskać odporność R60,
- nowe elementy więźby dachowej należy zaprojektować w taki sposób, aby przekrój odpowiadał odporności R15.
- szczelność i izolacyjność (EI) do odpowiedniej klasy każdego z elementów należy zapewnić przez zastosowanie systemowego zabezpieczenia konstrukcji suchą zabudową wełną mineralną i płytai G-K w systemie Rigips lub Knauf.

Przy zastosowaniu w/w wytycznych zapewniona będzie odporność ogniowa dla klasy „C” przedmiotowego budynku, a główna konstrukcja nośna spełniać będzie warunek REI60.

Technologię wykonania oraz wymagane przekroje elementów konstrukcyjnych określi projekt techniczny wykonany na potrzeby rozpoczęcia robót budowlanych.

11. UPRAWNIENIA I ZAŚWIADCZENIA Z IZBY INŻYNIERÓW



MAZOWIECKA
OKRĘGOWA
IZBA
INŻYNIERÓW
BUDOWNICTWA



Mazowiecka Okręgowa Izba Inżynierów Budownictwa
Okręgowa Komisja Kwalifikacyjna
sygn. akt. MAZ/7131-7132/511/14/K

Warszawa, dnia 30 grudnia 2014 r.

DECYZJA

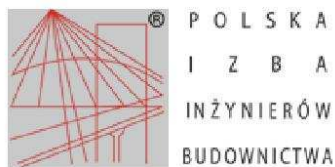
Na podstawie art. 24 ust. 1 pkt 2 w związku z art. 11 ust. 1 ustawy z dnia 15 grudnia 2000 r. o samorządach zawodowych architektów oraz inżynierów budownictwa (tekst jedn.: Dz.U. z 2013 r. poz. 932 z późn. zm.) i art. 12 ust. 1 pkt 1 - 5, ust. 2, 3 i 4c pkt 3, art. 13 ust. 1, 3 i 4, art. 14 ust. 1 pkt 2 ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. Prawo budowlane (tekst jedn.: Dz.U. z 2013 r. poz. 1409 z późn. zm.) oraz § 10 i 12 ust. 1 rozporządzenia Ministra Infrastruktury i Rozwoju z dnia 11 września 2014 r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie (Dz.U. z 2012 r. poz. 1278), po ustaleniu, że zostały spełnione warunki w zakresie przygotowania zawodowego oraz po złożeniu egzaminu na uprawnienia budowlane z wynikiem pozytywnym, Okręgowa Komisja Kwalifikacyjna Mazowieckiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa nadaje:

Panu mgr inż. Danielowi Ojdana
ur. dnia 21 sierpnia 1987 roku w m. Węgrów

UPRAWNIENIA BUDOWLANE
numer ewidencyjny MAZ/0512/PWOK/14
do projektowania i kierowania robotami budowlanymi bez ograniczeń
w specjalności konstrukcyjno-budowlanej

Niniejsze uprawnienia budowlane stanowią podstawę:

- I. w specjalności konstrukcyjno-budowlanej do:
projektowania, sprawdzania projektów architektoniczno-budowlanych i sprawowania nadzoru autorskiego, w odniesieniu do konstrukcji obiektu;
- II. w specjalności konstrukcyjno-budowlanej do:
 - 1) kierowania budową lub innymi robotami budowlanymi,
 - 2) kierowania wytwarzaniem konstrukcyjnych elementów budowlanych oraz nadzór i kontrolę techniczną wytwarzania tych elementów,
 - 3) wykonywania nadzoru inwestorskiego,
 - 4) sprawowania kontroli technicznej utrzymania obiektów budowlanych, w odniesieniu do konstrukcji i architektury obiektu;
- III. w specjalności konstrukcyjno-budowlanej, do sporządzania projektu zagospodarowania działki lub terenu.



Zaświadczenie

o numerze weryfikacyjnym:
MAZ-K99-ZSP-88D *

Pan DANIEL OJDANA o numerze ewidencyjnym MAZ/BO/0015/15
adres zamieszkania ul. KOŚCIUSZKI 109, 07-100 WĘGRÓW
jest członkiem Mazowieckiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa i posiada wymagane
ubezpieczenie od odpowiedzialności cywilnej.
Niniejsze zaświadczenie jest ważne od 2025-01-01 do 2025-12-31.

Zaświadczenie zostało wygenerowane elektronicznie i opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym
weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu w dniu 2024-12-05 roku przez:

Roman Lulis, Przewodniczący Rady Mazowieckiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa.

Zgodnie z art. 78¹ 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.piib.org.pl lub kontaktując się z biurem właściwej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa.





MAZOWIECKI
WOJEWÓDZKI
KONSERWATOR
ZABYTEKÓW

Wojewódzki Urząd Ochrony Zabytków w Warszawie
DELEGATURA W SIEDLCACH ul. Bema 4a, 08-110 Siedlce
tel. / fax (+25) 633 94 58
www.mwzkz.pl

Siedlce, dnia 03-01-2022 r.

DS.5142.1.2022.MS

Pan mgr inż. Daniel Ojdana
ul. Kościuszki 109, 07-100 Węgrów

Wojewódzki Konserwator Zabytków Województwa Mazowieckiego informuje, że Pan mgr inż. Daniel Ojdana, ul. Kościuszki 109, 07-100 Węgrów, posiadający uprawnienia budowlane MAZ/0512/PWOK/14 do projektowania, nadzorowania i kierowania robotami budowlanymi bez ograniczeń w specjalności konstrukcyjno-budowlanej, będący członkiem Mazowieckiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa Nr MAZ/BO/0015/15 projektował, nadzorował i kierował pracami remontowo-budowlanymi na obiektach zabytkowych znajdujących się na terenie działania Wojewódzkiego Urzędu Ochrony Zabytków w Warszawie Delegatura w Siedlcach. Wszystkie prace zostały przeprowadzone zgodnie z zasadami sztuki konserwatorskiej, w oparciu o stosowne wytyczne.

W związku z powyższym należy stwierdzić, że Pan mgr inż. Daniel Ojdana, ul. Kościuszki 109, 07-100 Węgrów, posiada stosowne uprawnienia do kierowania i prowadzenia nadzoru inwestorskiego nad pracami prowadzonymi przy obiektach zabytkowych wpisanych do rejestru zabytków, zgodnie z wymogami art. 37 ustawy z dnia 23 lipca 2003 r. o ochronie zabytków i opiece nad zabytkami (Dz. U. z 2021 r. poz. 710 ze zm.), oraz Rozporządzenia Ministra Kultury i Dziedzictwa Narodowego z dnia 2 sierpnia 2018 r. w sprawie prowadzenia prac konserwatorskich, prac restauratorskich i badań konserwatorskich przy zabytku wpisanym do rejestru zabytków albo na Listę Skarbów Dziedzictwa oraz robót budowlanych, badań architektonicznych i innych działań przy zabytku wpisanym do rejestru zabytków, a także badań archeologicznych i poszukiwań zabytków (Dz. U. z 2021 r. poz. 81), i może być rekomendowany do projektowania oraz prowadzenia prac remontowo-budowlanych przewidzianych do realizacji na obiektach zabytkowych.

Niniejszą opinię wydaje się na wniosek zainteresowanego.

Z up. MAZOWIECKIEGO WOJEWÓDZKIEGO
KONSERWATORA ZABYTEKÓW

Mirosław Starczewski
Kierownik Delegatury w Siedlcach