

ELEMENT PROJEKTU BUDOWLANEGO:	PROJEKT BUDOWLANY BRANŻA KONSTRUKCYJNO-BUDOWLANA
TYTUŁ OPRACOWANIA:	ZMIANA SPOSOBU UŻYTKOWANIA BUDYNKU DAWNEGO INTERNATU ŁO NA BUDYNEK BIUROWY, WRAZ Z PRZEBUDOWĄ, ROZBUDOWĄ ORAZ NADBUDOWĄ
ADRES INWESTYCJI:	07-100 WĘGRÓW UL. PIŁSUDSKIEGO 23, DZ. NR 5901, OBRĘB 0003_WĘGRÓW, JEDN. EW. 143301_1
INWESTOR:	POWIAT WĘGROWSKI UL. PRZEMYSŁOWA 5 07-100 WĘGRÓW

AUTORZY PROJEKTU:

IMIE, NAZWISKO I NR UPRAWNIENÍ	PODPIS
PROJEKTANT:	

SPRAWDZAJĄCY:

Węgrów, 27.06.2022 r

SPIS TREŚCI

PROJEKT BUDOWLANY BRANŻY KONSTRUKCYJNEJ.....	4
1. OPIS TECHNICZNY	4
1.1. PODSTAWA OPRACOWANIA	4
1.2. PRZEDMIOT OPRACOWANIA	4
1.3. ZAKRES OPRACOWANIA	4
1.4. OPIS OGÓLNY	4
1.5. WARUNKI GRUNTOWO-WODNE	5
W przypadku odkrycia podczas prowadzenia robót innych gruntów niż założone należy skontaktować się z projektantem. 1.6. OPIS KONSTRUKCJI	5
1.6. OPIS KONSTRUKCJI	6
1.6.1. POSADOWIENIE	6
1.6.2. ELEMENTY KONSTRUKCYJNE BUDYNKU	6
1.7. ZAŁOŻENIA OCHRONY PRZECIWOPOŻAROWEJ KONSTRUKCJI.....	7
1.8. ZAŁOŻONE OBCIĄŻENIA UŻYTKOWE	8
1.9. MATERIAŁY.....	8
1.10. WYTYCZNE DO INSTRUKCJI UŻYTKOWANIA OBIEKTU.....	8
1.11. WYTYCZNE BIOZ.....	8
1.12. WYKAZ NORM	9
2. OBLICZENIA STATYCZNE.....	10
3. EKSPERTYZA TECHNICZNA ISTNIEJĄCEGO BUDYNKU.....	20
3.1. PRZEDMIOT I ZAKRES OPRACOWANIA.....	20
3.2. PODSTAWA FORMALNA I MERYTORYCZNA OPRACOWANIA.....	20
3.3. MATERIAŁY WYKORZYSTANE PRZY OPRACOWANIU.....	20
3.4 OPIS STANU ISTNIEJĄCEGO.....	20
3.5. OCENA STANU TECHNICZNEGO	20
3.5.1. FUNDAMENTY	20
3.5.2. SCIANY KONSTRUKCYJNE.....	21
3.5.3. POKRYCIE DACHOWE	21
3.5.4. STROPY	21
3.5.5. OGÓLNA OCENA STANU BUDOWLANEGO BUDYNKU	21

3.6. WARUNKI GRUNTOWO-WODNE	21
3.7. DOKUMENTACJA FOTOGRAFICZNA.....	22
3.8. WNIOSKI	26
5. UPRAWNIENIA I ZAŚWIADCZENIA Z IZBY INŻYNIERÓW	27

PROJEKT BUDOWLANY BRANŻY KONSTRUKCYJNEJ

1. OPIS TECHNICZNY

1.1. PODSTAWA OPRACOWANIA

Podstawą formalną opracowania projektu jest zlecenie prac projektowych przez architektoniczną pracownię projektową mgr inż. arch. Katarzyny Woźnickiej.

Podstawą merytoryczną są:

- koncepcja architektoniczna rozbudowy, nadbudowy i przebudowy budynku oraz zmiany jego użytkowania,
- badania makroskopowe gruntu.
- wizja lokalna,
- obowiązujące normy.

1.2. PRZEDMIOT OPRACOWANIA

Przedmiotem opracowania jest projekt budowlany branży konstrukcyjnej zmiany sposobu użytkowania budynku dawnego internatu LO na budynek biurowy, wraz z przebudową rozbudową oraz nadbudową w Węgrowie na dz. nr ew. 5901.

1.3. ZAKRES OPRACOWANIA

Projekt obejmuje określenie podstawowych obciążeń, schematów statycznych i metod obliczeniowych dla zamierzenia budowlanego. W wyniku przeprowadzonych analiz i obliczeń uzyskano wymiary i przekroje głównych elementów nośnych budynku, ich usytuowanie oraz przyjęto rozwiązania materiałowe.

Projekt posiada stopień szczegółowości i zakres rzeczowy zgodny z właściwymi przepisami Rozporządzenia Ministra Infrastruktury z dnia 11 września 2020 r. w sprawie szczegółowości zakresu i formy Projektu Budowlanego (Dz.U. Nr 120 poz. 1133) z późniejszymi zmianami.

1.4. OPIS OGÓLNY

Budynek dawnego internatu LO w Węgrowie zbudowano w konstrukcji tradycyjnej murowanej ze stropami gęstożebrowymi Teriva i ławami betonowymi. Z uwagi na planowaną zmianę sposobu

użytkowania i dostosowanie budynku do potrzeb osób niepełnosprawnych planowana jest rozbudowa o szyb windy, nowy hol wejściowy do budynku oraz zmiana układu ścian wewnętrznych.

Planuje się następujące roboty budowlane:

- budowę szybu windy,
- budowę holu wejściowego,
- wyburzenie części ścian działowych,
- zamurowanie części istniejących otworów drzwiowych i okiennych,
- wykonanie otworów w ścianach nośnych ze wzmocnieniem ścian kształtownikami stalowymi,
- budowę nowych ścian działowych w systemie G-K.

1.5. WARUNKI GRUNTOWO-WODNE

Na podstawie przeprowadzonych badań makroskopowych gruntu stwierdzono występowanie piasku gliniastego o parametrach $I_d=0,6$. Wody gruntowej nie zaobserwowano w poziomie projektowanego posadowienia.

Projektowany obiekt należy do drugiej kategorii geotechnicznej, warunki gruntowe proste.

W przypadku odkrycia podczas prowadzenia robót innych gruntów niż założone należy skontaktować się z projektantem.

1.6. OPIS KONSTRUKCJI

1.6.1. POSADOWIENIE

Projektuje się posadowić szyb windowy na płycie fundamentowej żelbetowej, natomiast hol wejściowy na ławach i stopach fundamentowych żelbetowych.

1.6.2. ELEMENTY KONSTRUKCYJNE BUDYNKU

Szyb windowy

Ściany konstrukcyjne: murowane z bloczków betonowych C12/15.

Wieńce, trzpienie i nadproża drzwiowe, strop nadszybia: żelbetowe, zbrojone stalą B500SP, beton C30/37.

Istniejące ściany murowane w miejscu wykonania nowych nadproży drzwiowych windy projektuje się wzmocnić kształtownikami stalowymi.

Przed wykonaniem szybu należy zdemontować warstwy elewacji. Znajduje się tam 10-cio cm warstwa styropianu. Następnie należy przykleić warstwę styropianu tworzącą dylatację równą 2cm.

Pod płytą fundamentową zaprojektowano warstwę chudego betonu równą 15cm. Jeżeli fundament istniejącego budynku posadowiony jest niżej niż projektowane nowe fundamenty należy wykonać większą warstwę betonu podkładowego, aby poziomy były równe.

Przedśionalek wejściowy

Fundamenty: ławy i stopy żelbetowe.

Ściany fundamentowe z bloczków betonowych B12/15 i zaprawie M10.

Ściany: murowane z pustaków sylikatowych kl. 15 na spoinę cienkowarstwową.

Trzpienie i wieńiec: żelbetowe, zbrojone stalą B500SP, beton C30/37

Więźba dachowa: drewniana krokwiowa. Do istniejącego budynku murlata przymocowana za pomocą prętów wklejanych na kotwę chemiczną do muru co 60cm, pręty fi14. Do wieńca oraz płatwi stojącej na słupach krokwie przymocowane za pomocą kątowników ciesielskich wzmacnianych 105x105. Pokrycie dachowe z papy na pełnym deskowaniu. Kąt dachu 2 stopnie.

Technologia wykonywania otworów w ścianach nośnych - wykonywanie etapowe:

- podparcie stropu za pomocą krawędziaka drewnianego opartego na stemplach budowlanych w odległości do 0,5 m od wyburzanej ściany. Krawędziaki należy montować równolegle do wyburzanej ściany, po obu jej stronach,
- wykonanie bruzdy na kształtownik za pomocą narzędzi niepowodujących drgań, które mogą osłabić pozostałą część ściany,
- zamontowanie kształtowników stalowych począwszy od słupów (o ile występują w danym wzmocnieniu) następnie montaż kształtowników poziomych; kształtowniki stalowe stykające się w poziomie z murem zamontować na uprzednio wykonaną podlewkę z Atlas Monter T15 o grubości od 2 do 5cm.
- wypełnienie górnych przestrzeni (między kształtownikami stalowymi, a stropem, bądź ścianą) zaprawą cementową,
- roboty budowlane należy wstrzymać do czasu uzyskania 70% wytrzymałości zaprawy tj. 7 dni.
- demontaż podparcia stropu.

1.7. ZAŁOŻENIA OCHRONY PRZECIWPOŻAROWEJ KONSTRUKCJI

Założono klasę odporności pożarowej „C”. Wszystkie elementy konstrukcji spełniają wymagane dla nich klasy odporności ogniowej wynikające z przyjętej klasy.

Dla klasy odporności pożarowej „C”

- | | |
|---------------------------------|-----------|
| - główne elementy konstrukcyjne | - 60 min. |
| - stropy | - 60 min. |
| - konstrukcja dachu | - 15 min. |
| - słupy | - 60 min. |

Na podstawie powyższych założeń przyjęto minimalne otuliny zbrojenia głównego dla elementów żelbetowych nietynkowanych budynku:

- | | |
|----------|--------|
| - stropy | 2,5 cm |
| - słupy | 3,0 cm |
| - belki | 2,5 cm |

Elementy stalowe zabezpieczyć farbami pęczniejącymi lub obudową systemową G-K do wymaganej klasy odporności pożarowej.

1.8. ZAŁOŻONE OBCIĄŻENIA UŻYTKOWE

Obciążenie użytkowe	4,00 kN/m ²
Śnieg	0,96 kN/m ²
Wiatr	I strefa

1.9. MATERIAŁY

Drewno C24.

Beton C30/37.

Stal profilowa S355.

1.10. WYTYCZNE DO INSTRUKCJI UŻYTKOWANIA OBIEKTU

Wartości obciążeń charakterystycznych dla poszczególnych stref budynku wyszczególnione zostały powyżej w punkcie 1.8 niniejszego opracowania. Nie należy dopuszczać do przekraczania tych obciążeń zwłaszcza w pomieszczeniach magazynowych i archiwach.

Przyjęta w projekcie wartość obciążenia śniegiem dla dachu wynosi 96,0 kg/m². Nie należy dopuszczać do zalegania na dachu nadmiernej ilości śniegu. Należy zwrócić szczególną uwagę na tworzące się zasy przy różnych przeszkodach znajdujących się na dachu. Konieczność odśnieżania dachów występuje po osiągnięciu poziomu obciążeń obliczeniowych od śniegu. To oznacza wartość $960 \text{ kg/m}^2 \cdot 1,5 = 144 \text{ kg/m}^2$.

Niezależnie od grubości warstwy śniegu na dachu, należy zawsze dbać o drożność dróg spływu wód opadowych i roztopów. Wszystkie wpusty, rynny i rury spustowe powinny być na bieżąco czyszczone w celu uniknięcia zatorów.

1.11. WYTYCZNE BIOZ

Roboty związane z wykonaniem konstrukcji mają charakter szczególnie wysokiego ryzyka powstania zagrożenia bezpieczeństwa i zdrowia ludzi z uwagi na:

- roboty ciesielskie,
- robót montażowe,
- roboty ziemne,
- roboty murowe.

Wszystkie prace należy wykonywać pod nadzorem osoby z odpowiednimi uprawnieniami technicznymi, zgodnie z zasadami wiedzy technicznej, obowiązującymi normami i przepisami BHP.

1.12. 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 -

/NA:2010 - część 1-2: Postanowienia ogólne – Projektowanie konstrukcji z uwagi na warunki pożarowe.

PN-EN 13501-1+A1:2010 Klasyfikacja ogniowa wyrobów technicznych i elementów budynków. Część 1: Klasyfikacja na podstawie wyników badań reakcji na ogień.

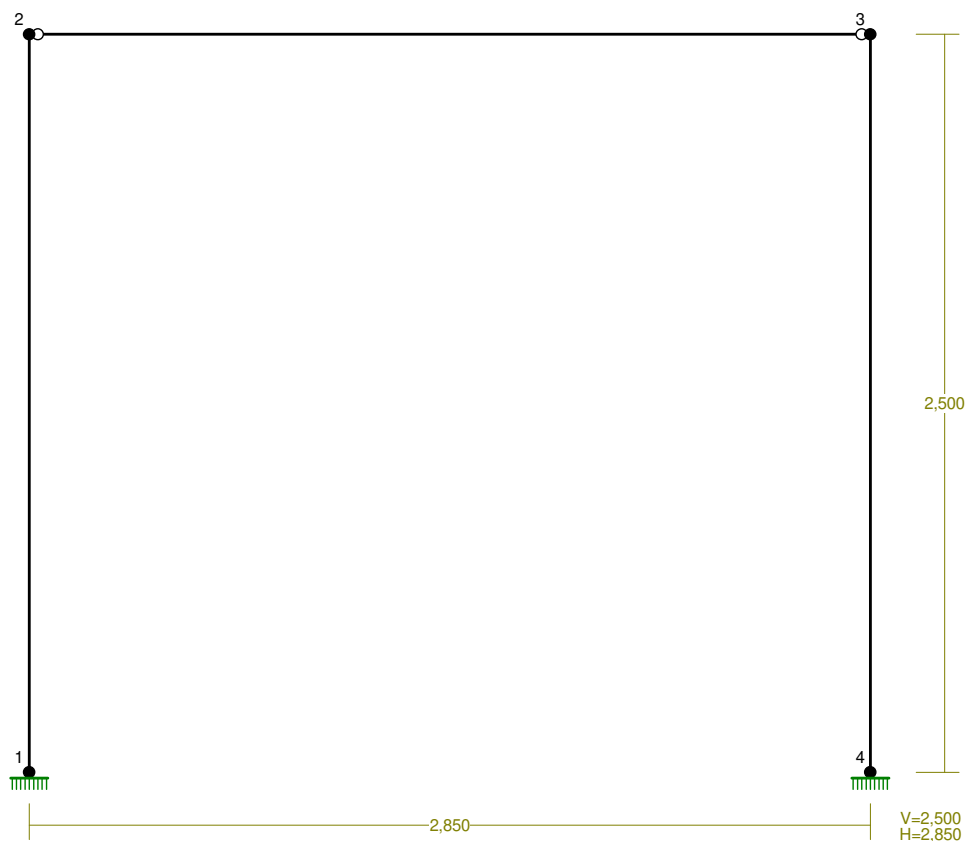
PN-EN 13501-2:2016-07 Klasyfikacja ogniowa wyrobów technicznych i elementów budynków – Część 2: klasyfikacja na podstawie wyników badań odporności ogniowej, z wyłączeniem instalacji wentylacyjnej.

PN-EN 1365-1-2:2014-12 Badania odporności ogniowej elementów nośnych – Część 2: Stropy i dachy.

2. OBLICZENIA STATYCZNE

Rama stalowa zastępująca ścianę nośną w łazience

WĘZŁY:



WĘZŁY:

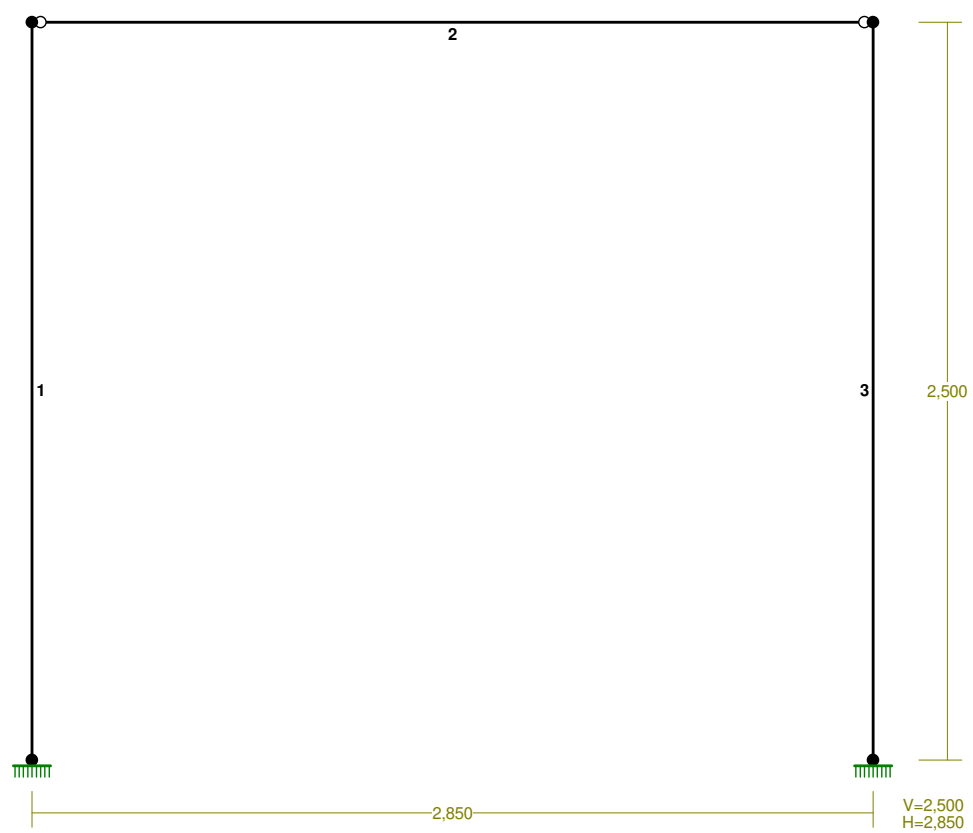
Nr:	X [m]:	Y [m]:
1	0,000	0,000
2	0,000	2,500
3	2,850	2,500
4	2,850	0,000

PODPORY:

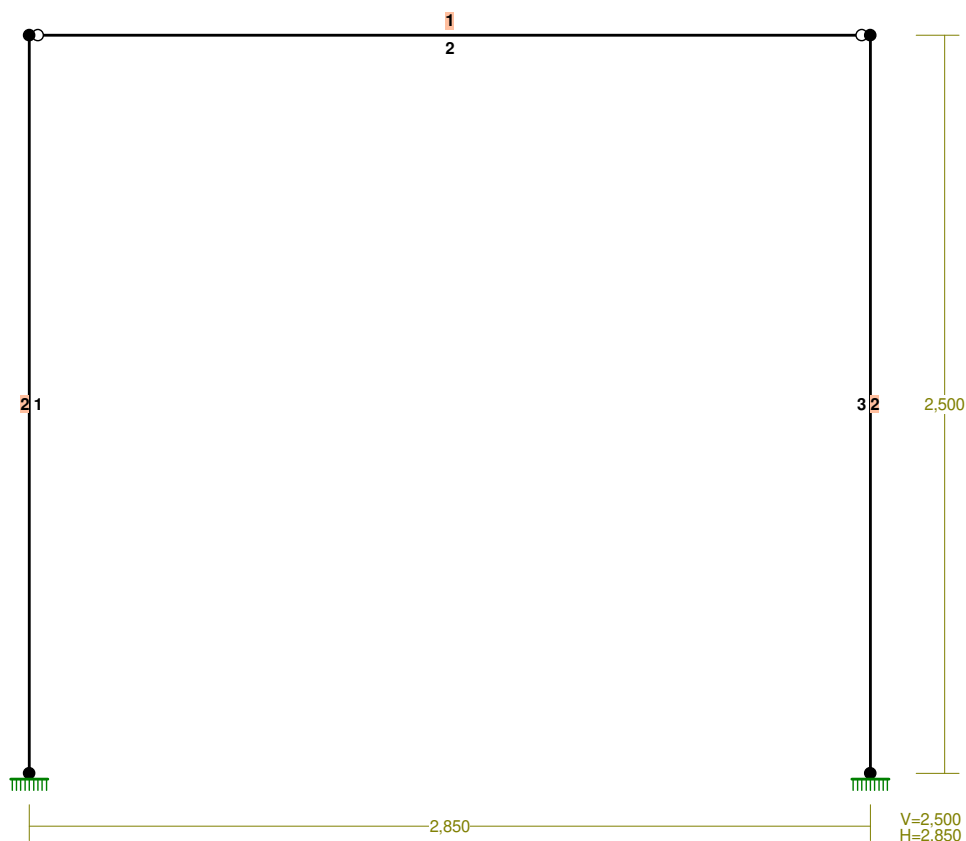
Podatności

Węzeł:	Rodzaj:	Kąt:	Dx(Do*):	Dy:	DFi:
		[m / k N]		[rad/kNm]	
1	utwierdzenie	90,0	0,000E+00	0,000E+00	0,000E+00
4	utwierdzenie	90,0	0,000E+00	0,000E+00	0,000E+00

PRĘTY:



PRZEKROJE PRĘTÓW:



PRĘTY UKŁADU:

Typy prętów: 00 - sztyw.-sztyw.; 01 - sztyw.-przegub;
10 - przegub-sztyw.; 11 - przegub-przegub
22 - ciągnio

Pręt: Typ: A: B: Lx[m]: Ly[m]: L[m]: Red.EJ: Przekrój:

1	00	1	2	0,000	2,500	2,500	1,000	2	I 100 HEB
2	11	2	3	2,850	0,000	2,850	1,000	1	I 220 PE
3	00	3	4	0,000	-2,500	2,500	1,000	2	I 100 HEB

WIELKOŚCI PRZEKROJOWE:

Nr. A[cm²] Ix[cm⁴] Iy[cm⁴] Wg[cm³] Wd[cm³] h[cm] Materiał:

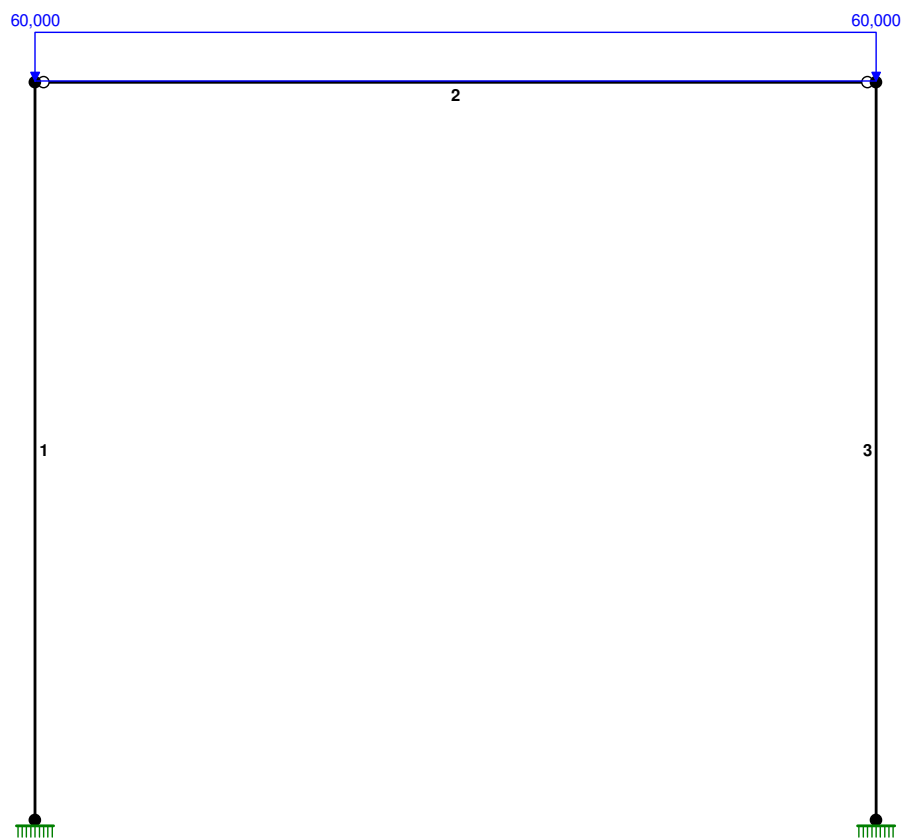
1	33,4	2770	205	252	252	22,0	4	18G2 (A)
2	26,0	450	167	90	90	10,0	4	18G2 (A)

STAŁE MATERIAŁOWE:

Materiał: Moduł E: Napręż.gr.: AlfaT:
 [kN/mm²] [N/mm²] [1/K]

4 18G2 (A) 205 295,000 1,20E-05

OBCIĄŻENIA:



OBCIĄŻENIA: ([kN],[kNm],[kN/m])

Pręt: Rodzaj: Kąt: P1(Tg): P2(Td): a[m]: b[m]:

Grupa: A "" Zmienne $\square f=1,00$
2 Liniowe 0,0 60,000 60,000 0,00 2,85

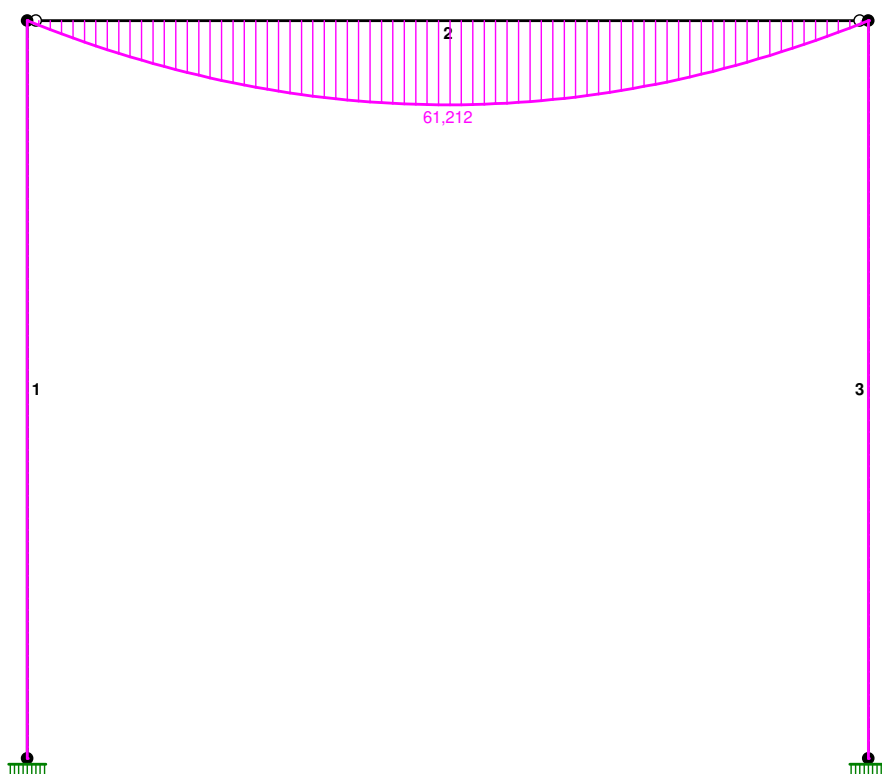
W Y N I K I
Teoria I-go rzędu

OBCIĄŻENIOWE WSPÓŁ. BEZPIECZ.:

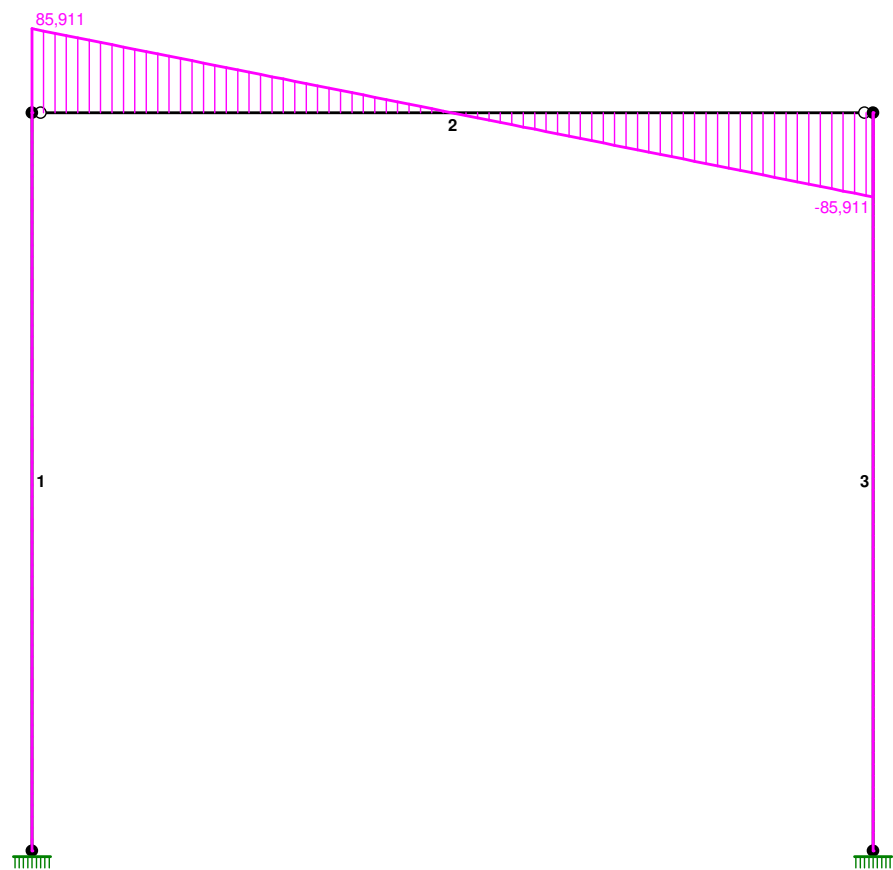
Grupa: Znaczenie: $\square d:$ $\square f:$

Ciężar wł. 1,10
A -"" Zmienne 1 1,00 1,00

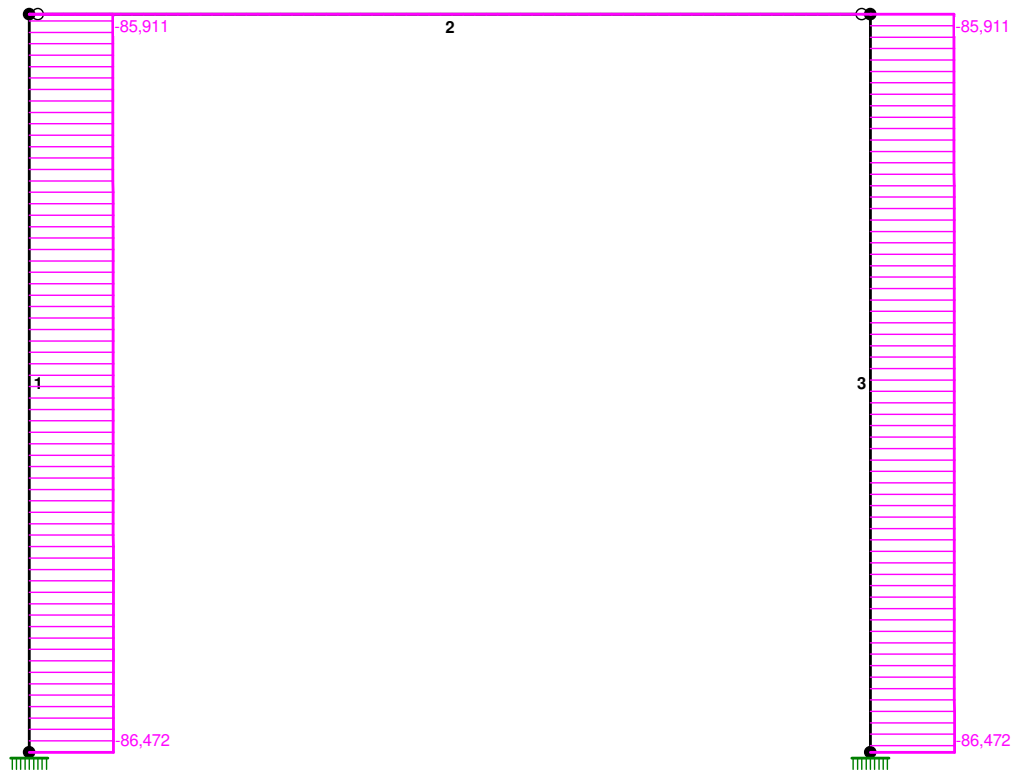
MOMENTY:



TNAÇE:



NORMALNE:

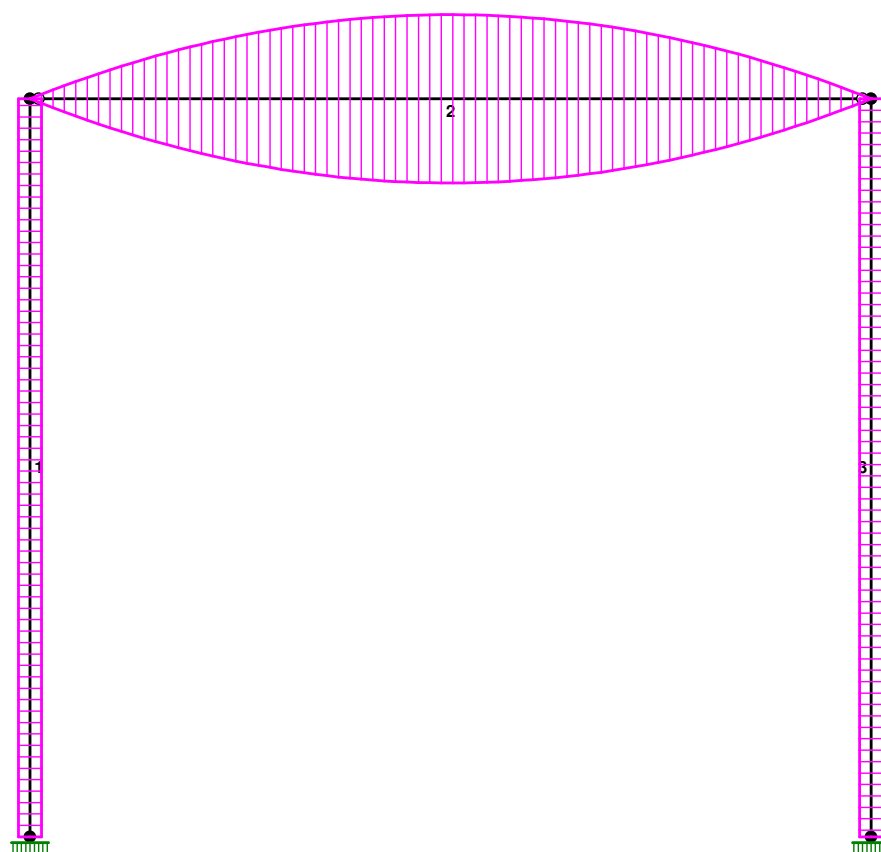


SIŁY PRZEKROJOWE: T.I rzędu
Obciążenia obl.: Ciężar wł.+A

Pręt:	x/L:	x[m]:	M[kNm]:	Q[kN]:	N[kN]:
1	0,00	0,000	0,000	-0,000	-86,472
	1,00	2,500	-0,000	-0,000	-85,911
2	0,00	0,000	0,000	85,911	-0,000
	0,50	1,425	61,212*	-0,000	-0,000
	1,00	2,850	-0,000	-85,911	-0,000
3	0,00	0,000	-0,000	0,000	-85,911
	1,00	2,500	-0,000	0,000	-86,472

* = Wartości ekstremalne

NAPRĘŻENIA:



NAPRĘŻENIA: T.I rzędu
Obciążenia obl.: Ciężar wł.+A

Pręt: x/L: x[m]: SigmaG: SigmaD: SigmaMax/Ro:
[MPa]

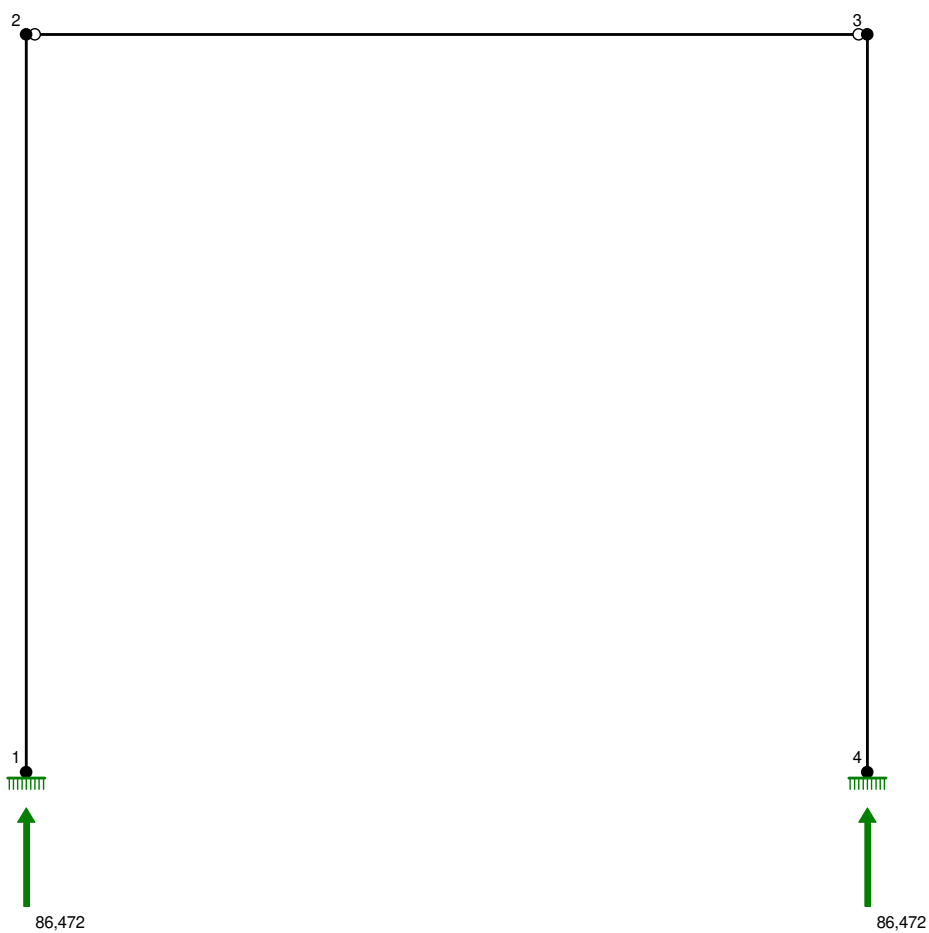
4 18G2 (A)

1	0,00	0,000	-33,259	-33,259	0,113*
	1,00	2,500	-33,043	-33,043	0,112
2	0,00	0,000	-0,000	-0,000	0,000
	0,50	1,425	-243,078	243,078	0,824*
	1,00	2,850	0,000	-0,000	0,000

3	0,00	0,000	-33,043	-33,043	0,112
	1,00	2,500	-33,259	-33,259	0,113*

* = Wartości ekstremalne

REAKCJE PODPOROWE:



REAKCJE PODPOROWE: T.I rzędu

Obciążenia obl.: Ciężar wł.+A

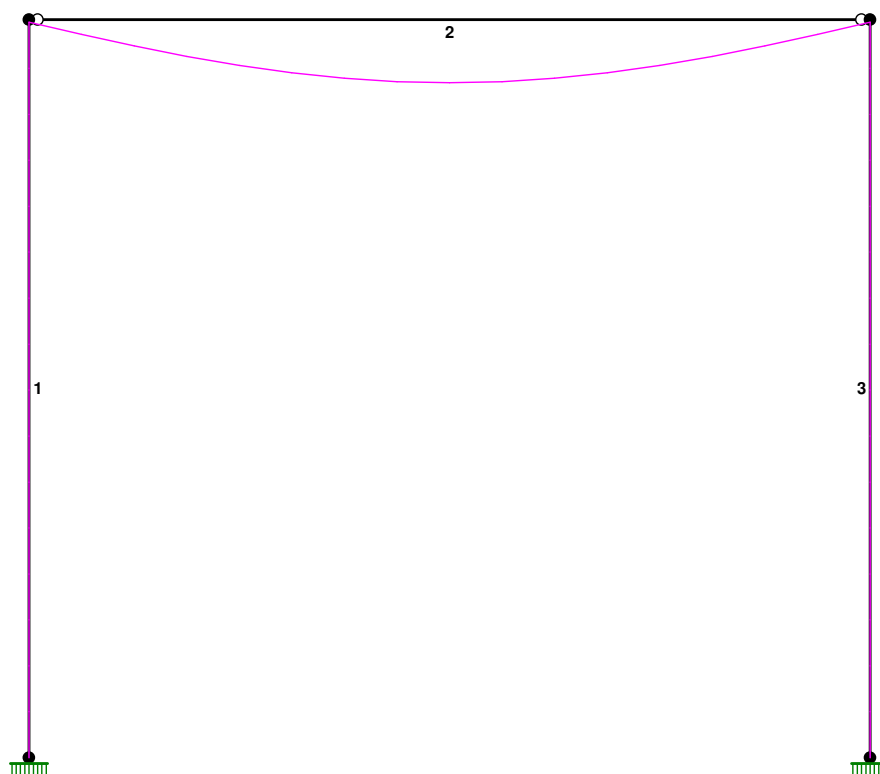
Węzeł:	H[kN]:	V[kN]:	Wypadkowa[kN]:	M[kNm]:
1	0,000	86,472	86,472	-0,000
4	-0,000	86,472	86,472	-0,000

PRZEMIESZCZENIA WĘZŁÓW: T.I rzędu

Obciążenia obl.: Ciężar wł.+A

Węzeł: Ux[m]: Uy[m]: Wypadkowe[m]: Fi[rad]([deg]):

1	-0,00000	-0,00000	0,00000	0,00000 (0,000)
2	-0,00000	-0,00040	0,00040	0,00000 (0,000)
3	-0,00000	-0,00040	0,00040	0,00000 (0,000)
4	0,00000	-0,00000	0,00000	0,00000 (0,000)

PRZEMIESZCZENIA:**DEFORMACJE:** T.I rzędu

Obciążenia obl.: Ciężar wł.+A

Pręt: Wa[m]: Wb[m]: Fla[deg]: Flb[deg]: f[m]: L/f:

1	0,0000	0,0000	0,000	0,000	0,0000	3,48E+17
2	-0,0004	-0,0004	-0,587	0,587	0,0091	312,5
3	-0,0000	-0,0000	0,000	-0,000	0,0000	2,12E+17

3. EKSPERTYZA TECHNICZNA ISTNIEJĄCEGO BUDYNKU

3.1. PRZEDMIOT I ZAKRES OPRACOWANIA

Przedmiotem ekspertyzy jest ocena stanu technicznego budynku dawnego internatu LO na potrzeby zmiany sposobu użytkowania oraz przebudowy, rozbudowy i nadbudowy położonego w miejscowości Węgrów, dz. nr ew. 5901.

3.2. PODSTAWA FORMALNA I MERYTORYCZNA OPRACOWANIA

Podstawą formalną opracowania niniejszej ekspertyzy jest zlecenie prac projektowych przez architekta mgr inż. arch. Katarzynę Woźnicką. Podstawę merytoryczną opracowania stanowi §206 Rozporządzenia Ministra Infrastruktury z dnia 12.04.2002 r. *w sprawie warunków technicznych jakim powinny odpowiadać budynki i ich usytuowanie*.

3.3. MATERIAŁY WYKORZYSTANE PRZY OPRACOWANIU

Przy wykonaniu niniejszego opracowania wykorzystano następujące materiały:

- inwentaryzacja budynku,
- wizja lokalna w budynku,
- koncepcja architektoniczna zmiany sposobu użytkowania i rozbudowy oraz nadbudowy,
- odkrywki elementów konstrukcyjnych.

3.4 OPIS STANU ISTNIEJĄCEGO

Przedmiotowy budynek znajduje się w miejscowości Węgrów, na działce nr ew. 5901. Budynek został wykonany w konstrukcji murowanej ze stropem gęstożebrowym, prawdopodobnie Teriva. Obiekt posadowiony jest na fundamentach bezpośrednich – ławach fundamentowych betonowych. Stropodach płaski, pokryty papą asfaltową.

3.5. OCENA STANU TECHNICZNEGO

3.5.1. FUNDAMENTY

Budynek posadowiony jest na ławach fundamentowych betonowych. W budynku występują nieliczne spękania ścian, co może świadczyć o jego nierównomiernym osiadaniu. Stan techniczny fundamentów określa się jako dostateczny.

3.5.2. ŚCIANY KONSTRUKCYJNE

Ściany budynku wybudowano w technologii murowanej. Po dokonaniu odwiertów materiał murowy miał kolor czerwony, więc domniema się, że ściany zbudowane są z cegły ceramicznej pełnej bądź cegły ceramicznej kratówki.

Ściany wykazują nieliczne pęknięcia.

Stan techniczny ścian określa się jako dostateczny.

3.5.3. POKRYCIE DACHOWE

Pokrycie dachu stanowi papa asfaltowa. Podczas oględzin nie stwierdzono miejsc nieszczelności pokrycia dachowego.

Stan techniczny pokrycia dachu określa się jako dobry.

3.5.4. STROPY

Oględziny stropów nie wykazały nadmiernych ugięć i deformacji, miejscami widoczne są pęknięcia tynku niezagrożące stateczności konstrukcji.

Stan techniczny stropów określa się jako dostateczny.

3.5.5. OGÓLNA OCENA STANU BUDOWLANEGO BUDYNKU

Ogólna ocena stanu budowlanego budynku kształtuje się na poziomie dostatecznym. Stropy, schody, ściany i pokrycie dachowe obiektu nie wykazują zagrożeń dla zdrowia i życia jego użytkowników oraz przydatności do użytkowania całego budynku.

3.6. WARUNKI GRUNTOWO-WODNE

Na podstawie przeprowadzonych badań makroskopowych gruntu stwierdzono występowanie piasku gliniastego o parametrach $I_d=0,6$. Wody gruntowej nie zaobserwowano w poziomie projektowanego posadowienia.

Projektowany obiekt należy do drugiej kategorii geotechnicznej, warunki gruntowe proste.

3.7. DOKUMENTACJA FOTOGRAFICZNA



Fot. nr 1. Widok stropu Teriva



Fot. nr 2. Odkrywka stropu w piwnicy – strop pod projektowanym archiwum



Fot. nr 3. Widok elewacji budynku, w którym planowany jest szyb windowy oraz wiatrolap wejściowy



Fot. nr 4. Widok ściany nośnej, w której dwa otwory będą zamurowane i dwa wykute.

3.8. WNIOSKI

Ogólna ocena stanu technicznego budynku kształtuje się na poziomie dostatecznym. Nie ma przeciwwskazań do wykonania zmiany sposobu użytkowania budynku z pomieszczeń sali bankietowej i zaplecza kuchennego na pomieszczenia biurowe. Obciążenie w pomieszczeniach biurowych są mniejsze od tych, które dopuszczają normy dla dotychczasowego przeznaczenia.

Z uwagi na konstrukcję gęstożebrową istniejących stropów nowe ściany muszą być wykonywane w systemie lekkiej zabudowy G-K.

Ściany nośne przy wykonywaniu nowych otworów muszą być wzmacniane np. kształtownikami stalowymi.

Projektowane prace budowlane przy zachowaniu odpowiedniego reżimu technologicznego i stosowaniu zasad sztuki budowlanej nie spowodują zagrożenia dla zdrowia i życia użytkowników obiektu oraz nie będą zagrażać budynkom sąsiednim.

5. 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

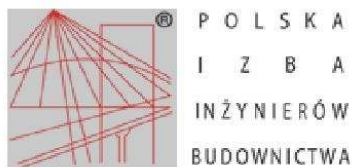
Na podstawie art. 24 ust. 1 pkt 2 w związku z art. 11 ust. 1 ustawy z dnia 15 grudnia 2000 r. o samorządach zawodowych architektów oraz inżynierów budownictwa (tekst jedn.: Dz.U. z 2013 r. poz. 932 z późn. zm.) i art. 12 ust. 1 pkt 1 - 5, ust. 2, 3 i 4c pkt 3, art. 13 ust. 1, 3 i 4, art. 14 ust. 1 pkt 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-FVE-X1Z-QL6 *

Pan DANIEL OJDANA o numerze ewidencyjnym MAZ/BO/0015/15

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

Niniejsze zaświadczenie jest ważne od 2022-02-01 do 2023-01-31.

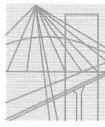
Zaświadczenie zostało wygenerowane elektronicznie i opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu w dniu 2022-01-17 roku przez:

Roman Lulis, Przewodniczący Rady Mazowieckiej 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.





MAZOWIECKA
OKRĘGOWA
IZBA
INŻYNIERÓW
BUDOWNICTWA



Mazowiecka Okręgowa Izba Inżynierów Budownictwa
Okręgowa Komisja Kwalifikacyjna
sygn. akt. MAZ/7131-7132/37/15/K

Warszawa, dnia 1 lipca 2015 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 2013r. 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. poz. 1278), po ustaleniu, że zostały spełnione warunki w zakresie przygotowania zawodowego oraz po złożeniu egzaminu na uprawnienia budowlane z wynikiem pozytywnym

Pan mgr inż. Michał Lidner
ur. dnia 12 sierpnia 1988 roku w Suwałkach
otrzymuje

UPRAWNIENIA BUDOWLANE
numer ewidencyjny MAZ/0208/PWBKb/15
do projektowania i kierowania robotami budowlanymi
w specjalności konstrukcyjno-budowlanej
bez ograniczeń

UZASADNIENIE

W związku z uwzględnieniem w całości żądania strony, na podstawie art. 107 § 4 K.p.a. odstępuje się od uzasadnienia decyzji. Zakres nadanych uprawnień budowlanych wskazano na odwołanie decyzji.

Pouczenie

Od niniejszej decyzji służy odwołanie do Krajowej Komisji Kwalifikacyjnej Polskiej Izby Inżynierów Budownictwa w Warszawie, za pośrednictwem Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej Mazowieckiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa w terminie 14 dni od daty jej doręczenia.

Skład orzekający Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej:

dr hab. inż. Eugeniusz Koda, prof. nadzw.

mgr inż. Irena Churska

mgr inż. Leszek Ganowicz



Zaświadczenie

o numerze weryfikacyjnym:

MAZ-EE7-TVP-TAI *

Pan MICHAŁ LIDNER o numerze ewidencyjnym MAZ/BO/0358/15

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

Niniejsze zaświadczenie jest ważne od 2021-08-01 do 2022-07-31.

Zaświadczenie zostało wygenerowane elektronicznie i opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu w dniu 2021-06-28 roku przez:

Roman Lulis, Przewodniczący Rady Mazowieckiej 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.

