

PROJEKT TECHNICZNY

**ZAMIERZENIE
BUDOWLANE:** PRZEBUDOWA BUDYNKU MIESZKALNEGO
WIELORODZINNEGO PRZY ULICY
WYSPIWŃSKIEGO 16 W POZNANIU
OBEJMUJĄCA WZMOCNIENIE
FRAGMENTU STROPU NAD LOKALEM
MIESZKALNYM NR7

OBIEKT : BUDYNEK MIESZKALNY
WIELORODZINNY
MIESZKANIE NR7
UL. WYSPIAŃSKIEWGO 16
POZNAŃ

**EWIDENCJA
DZIAŁEK :** Identyfikator działki: 306401_1.0039.AR_30.90
Województwo: **wielkopolskie**
Powiat: **Poznań**
Gmina: **Poznań**
Obręb: **Łazarz**
Numer działki: **90**

**KATEGORIA OBIEKTU
BUDOWLANEGO:** XIII -pozostałe budynki mieszkalne

INWESTOR : WSPÓLNOTA MIESZKANIOWA
UL. KOSSAKA 1 /WYSPIAŃSKIEGO 16
POZNAŃ

ADRES: Samuela Lindego 6,
60-573 Poznań

PROJEKTANT :

KONSTRUKCJA : PROJEKTANT:
MGR INŻ. JAROSŁAW MILEWSKI
NR UPR. WKP/0232/PWOK/08

SPRAWDZAJĄCY :
MGR INŻ. TOMASZ MARKOWSKI
NR UPR. WKP/0242/POOK/17

DNIA 27.11.2023r.

II. SPIS TREŚCI PROJEKTU TECHNICZNEGO

II/A Opis projektu budowlanego	str.3-10
1. Przedmiot opracowania	str.3
2. Podstawa opracowania	str.3
3. Opis istniejącego budynku i zakres projektu	str.3
4. Ekspertyza stanu technicznego stropu nad pomieszczeniami w lokalu nr 7	str.3
5. Opis zaprojektowanych rozwiązań konstrukcyjno materiałowych	str.4
6. Uwagi końcowe	str.10
II/C Uprawnienia, zaświadczenia , oświadczenia projektanta	str.11-16
II/D Część rysunkowa	str. 17

K1. Konstrukcja stalowa -wzmocnienie fragmentu stropu 1:100/10

II/A OPIS PROJEKTU TECHNICZNEGO

1/ Przedmiot opracowania

Przedmiotem opracowania jest wykonanie wzmocnienia stropu w budynku mieszkalnym wielorodzinnym przy ulicy Wyspiańskiego w Poznaniu nad lokalem nr7.

W zakres opracowania wchodzi opis słowny oraz rysunki wyjaśniające rozwiązania techniczno – materiałowe.

2/ Podstawa opracowania

- a) Rysunki inwentaryzacji dostarczone przez zarządcę budynku,
- b) Projekt architektoniczno-budowlany przebudowy budynku mieszkalnego wielorodzinnego przy ulicy Wyspiańskiego 16 w Poznaniu obejmująca wzmocnienie fragmentu stropu nad lokalem mieszkalnym nr7.
- c) Opinia dotycząca zabezpieczenia przeciwpożarowego obiektu budynku mieszkalnego w Poznaniu przy ul. Kossaka 1 i ul. Wyspiańskiego 16 wykonana w listopadzie 2006r. przez inż. poż. Bernarda Zajązkowskiego
- d) Wizja lokalna na obiekcie

3/Opis istniejącego budynku i zakres projektu

Budynek mieszkalny wielorodzinny przy ulicy Wyspiańskiego 16 to budynek o pięciu kondygnacjach nadziemnych (parter i cztery kondygnacje nadziemne) oraz piwnica częściowo zagłębiona. Stropy drewniane belki ze ślepym pułapem oraz ceramiczno-stalowe w obrębie kuchni i łazienek. Ściany murowane z cegły pełnej. Budynek posiada dach wielospadowy wykonany w konstrukcji drewnianej (więzary krokwiowo – płatwiowe oparte na ścianach zewnętrznych i wewnętrznych. Pokrycie stanowi dachówka ceramiczna i papa termozgrzewalna.

4/ Ekspertyza stanu technicznego stropu nad pomieszczeniami w lokalu nr7

Wizja lokalna przeprowadzona w lokalu mieszkalnym nr7 w budynku przy ulicy Wyspiańskiego 16 w Poznaniu ujawnia uszkodzenia belek stropowych nad pomieszczeniem wskazanym na rysunku. Belki drewniane stropu od strony ściany zewnętrznej uległy uszkodzeniu na skutek korozji biologicznej. W niektórych miejscach przekrój beli został całkowicie zniszczony, a końcówki belek oparte na ścianach uległy zawilgoceniu i próchnicy. Uszkodzenia przedstawiono na zdjęciach poniżej.

Powyżej rozpatrywanego mieszkania znajduje się inny lokal mieszkalny. Dla bezpiecznego dalszego użytkowania stropu należy konstrukcję stropu wzmocnić dodatkowa konstrukcją stalową.



Zawilgocone belki stropowe



Ubytki przekroju beli stropowej

5. Opis zaprojektowanych rozwiązań konstrukcyjno materiałowych

5/1 Opis ogólny

Z uwagi na ubytki w belkach drewnianych stropu, uszkodzenia biologiczne belek, zawilgoconie belek w miejscu oparcia na ścianie, zaprojektowano układ belek i podciągów stalowych rozpartych na ścianach nośnych budynku. W ścianach należy wykuć gniazda dla oparcia belek stalowych. Z uwagi na różny spód belek drewnianych stropu (ubytki, ugięcia) dla prawidłowego podparcia belek stropowych projektowanymi belkami stalowymi w miejscach podparcia należy zamontować kliny z drewna dębowego. W miejscach znacznych ubytków drewna należy zamontować wzmocnienia drewniane istniejących belek z profili drewnianych 14x14cm montowanych z obydwu stron belki stropowej.

5/2 Kolejność wykonania robót:

- Wykonanie tymczasowych podparć istniejących belek stropowych oraz nadproży okiennych i drzwiowych na czas prowadzonych robót,
- usunięcie deskowania od spodu belek stropowych,
- ocena stanu belek stropowych i montaż wzmocnień uszkodzonych belek profilami drewnianymi 14x14cm po dwa na każdą belkę (z dwóch stron), profile skręcić prętem gwintowanym $\phi 12$ co 80cm,
- zabezpieczenie odsłoniętej konstrukcji drewnianej preparatem owadobójczym i konserwującym do drewna,
- wykucie gniazd w ścianach na osadzenie projektowanych belek stalowych,
- zamontowanie belek i podciągów stalowych na tymczasowych podporach oraz zabetonowanie gniazd w ścianach zaprawą szybkowiążącą Ceresit CX5, wykonać podkładki (kliny) dębowe, grubość podkładek dobrać indywidualnie do każdego miejsca krzyżowania się belek stalowych z istniejącymi belkami stropowymi,
- po związaniu betonu zdemontować tymczasowe podpory konstrukcji stalowej,
- konstrukcje stalowa zabezpieczyć do R60 poprzez malowanie farbą ogniochronną,
- zdemontowanie podparć tymczasowych istniejących belek stropowych,
- wykonanie sufitu podwieszanego z płyty gipsowo-kartonowej.

5/3 Obciążenia

Obciążenie stałe stropu

Lp	Opis obciążenia	Obc. char. kN/m ²	γ_f	k_d	Obc. obl. kN/m ²
1.	Płytki ceramiczne 25,0x0,02	0,50	1,35	--	0,68
2.	Warstwa cementowa grub. 7 cm [21,0kN/m ³ ·0,07m]	1,47	1,35	--	1,98
3.	Deski (przybijane do legarów) o grubości 30 mm [0,330kN/m ²]	0,33	1,35	--	0,45
4.	Gruz ceglany z wapnem (polepa) grub. 6 cm [12,0kN/m ³ ·0,06m]	0,72	1,35	--	0,97
5.	Jodła, lipa, olcha, osika, sosna, świerk, topola grub. 3 cm [5,5kN/m ³ ·0,03m]	0,17	1,35	--	0,23
6.	Belka (6,5x0,18x0,24)/0,78	0,36	1,35	--	0,49
7.	Jodła, lipa, olcha, osika, sosna, świerk, topola grub. 2,5 cm [5,5kN/m ³ ·0,025m]	0,14	1,35	--	0,19
8.	Sufit g-k	0,15	1,35	--	0,20
	Σ :	3,84	1,35	--	5,18

Obciążenie zmienne stropu

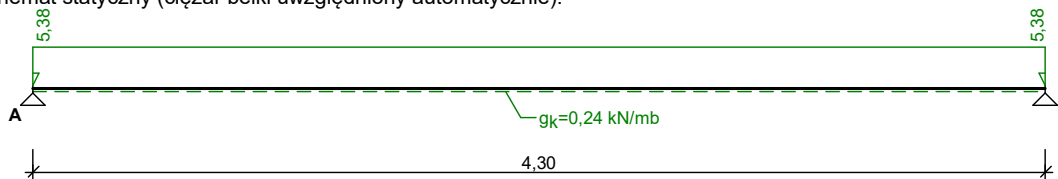
Lp	Opis obciążenia	Obc. char. kN/m ²	γ_f	k_d	Obc. obl. kN/m ²
1.	Obciążenie zmienne (pokoje i pomieszczenia mieszkalne w domach indywidualnych, czynszowych, hotelach, schroniskach, szpitalach, więzieniach, pomieszczenie sanitarne, itp.) [1,5kN/m ²]	1,50	1,50	0,35	2,25
2.	Obciążenie zastępcze od ścianek działowych (o ciężarze razem z wyprawą do 0,5 kN/m ²) wys. 2,90 m [0,274kN/m ²]	0,27	1,35	--	0,36
	Σ :	1,77	1,48	--	2,61

Nr3 Belka L=4,30m

OBCIĄŻENIA CHARAKTERYSTYCZNE BELKI

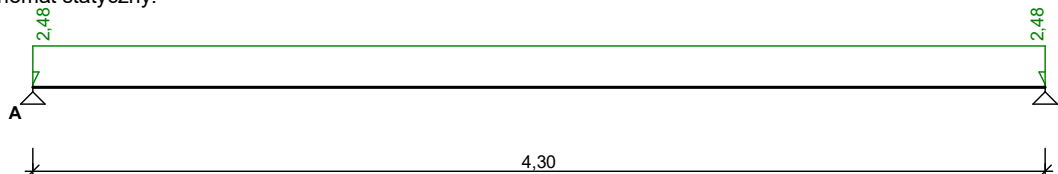
Przypadek **P1: obc.stale** ($\gamma_f = 1,35$)

Schemat statyczny (ciężar belki uwzględniony automatycznie):

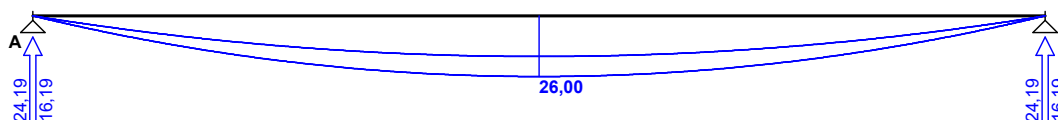


Przypadek **P2: obc.zmienne przęsło A - B** ($\gamma_f = 1,5$)

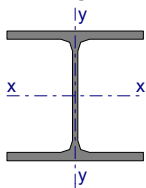
Schemat statyczny:



Momenty zginające [kNm]:



WYMIAROWANIE WG PN-90/B-03200



Przekrój: **HE 140 A**

$A_v = 7,32 \text{ cm}^2$, $m = 24,7 \text{ kg/m}$

$J_x = 1030 \text{ cm}^4$, $J_y = 389 \text{ cm}^4$, $J_w = 15060 \text{ cm}^6$, $J_T = 8,16 \text{ cm}^4$, $W_x = 155 \text{ cm}^3$

Stal: **St3**

Nośności obliczeniowe przekroju:

- zginanie: klasa przekroju 1 ($\alpha_p = 1,059$)

$M_R = 35,30 \text{ kNm}$

- ścinanie: klasa przekroju 1 $V_R = 91,22 \text{ kN}$

Nośność na zginanie

Przekrój $z = 2,15 \text{ m}$ (**K2**: 1,0·P1+1,0·P2)

Współczynnik zwężenia $\varphi_L = 0,809$

Moment maksymalny $M_{\max} = 26,00 \text{ kNm}$

$M_{\max} / (\varphi_L \cdot M_R) = 0,910 < 1$

Nośność na ścinanie

Przekrój $z = 0,00 \text{ m}$ (**K2**: 1,0·P1+1,0·P2)

Maksymalna siła poprzeczna $V_{\max} = 24,19 \text{ kN}$

$V_{\max} / V_R = 0,265 < 1$

Nośność na zginanie ze ścinaniem

$V_{\max} = 24,19 \text{ kN} < V_o = 0,6 \cdot V_R = 54,73 \text{ kN} \rightarrow$ warunek niemiernodajny

Stan graniczny użytkowania

Przekrój $z = 2,15 \text{ m}$ (**K2**: 1,0·P1+1,0·P2)

Ugięcie maksymalne $f_{k,\max} = 17,08 \text{ mm}$

Ugięcie graniczne $f_{gr} = l_o / 250 = 4300 / 250 = 17,20 \text{ mm}$

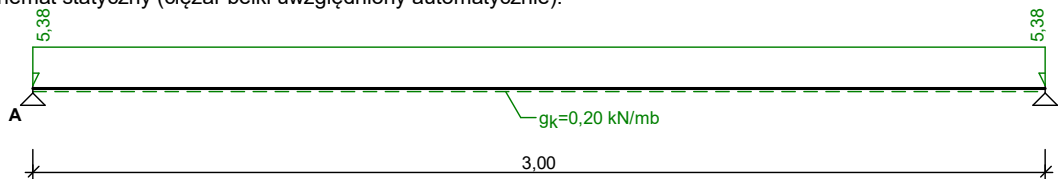
$f_{k,\max} = 17,08 \text{ mm} < f_{gr} = 17,20 \text{ mm}$ (99,3%)

Nr4 Belka L=3,00m

OBCIĄŻENIA CHARAKTERYSTYCZNE BELKI

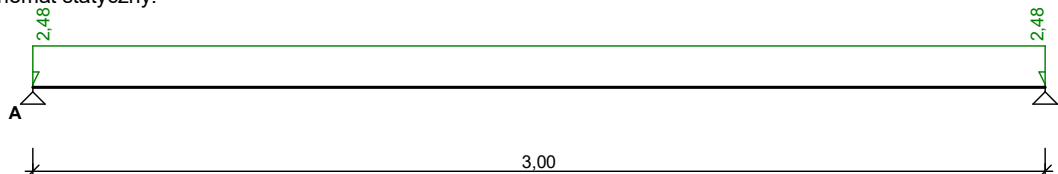
Przypadek **P1: obc.stale** ($\gamma_f = 1,35$)

Schemat statyczny (ciężar belki uwzględniony automatycznie):

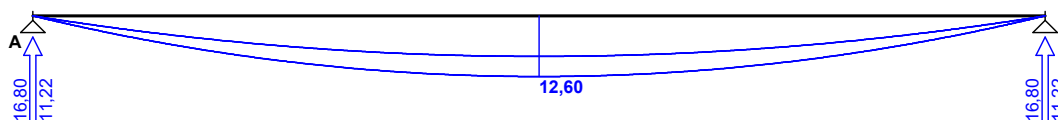


Przypadek **P2: obc.zmienne przęsło A - B** ($\gamma_f = 1,5$)

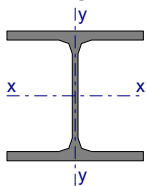
Schemat statyczny:



Momenty zginające [kNm]:



WYMIAROWANIE WG PN-90/B-03200



Przekrój: **HE 120 A**

$A_v = 5,70 \text{ cm}^2$, $m = 19,9 \text{ kg/m}$

$J_x = 606 \text{ cm}^4$, $J_y = 231 \text{ cm}^4$, $J_{\omega} = 6472 \text{ cm}^6$, $J_T = 6,02 \text{ cm}^4$, $W_x = 106 \text{ cm}^3$

Stal: **St3**

Nośności obliczeniowe przekroju:

- zginanie: klasa przekroju 1 ($\alpha_p = 1,063$)

$M_R = 24,23 \text{ kNm}$

- ścinanie: klasa przekroju 1 $V_R = 71,08 \text{ kN}$

Nośność na zginanie

Przekrój $z = 1,50 \text{ m}$ (**K2**: 1,0·P1+1,0·P2)

Współczynnik zwiczerzenia $\varphi_L = 0,898$

Moment maksymalny $M_{\max} = 12,60 \text{ kNm}$

$(52) \quad M_{\max} / (\varphi_L \cdot M_R) = 0,579 < 1$

Nośność na ścinanie

Przekrój $z = 0,00 \text{ m}$ (**K2**: 1,0·P1+1,0·P2)

Maksymalna siła poprzeczna $V_{\max} = 16,80 \text{ kN}$

$(53) \quad V_{\max} / V_R = 0,236 < 1$

Nośność na zginanie ze ścinaniem

$V_{\max} = 16,80 \text{ kN} < V_o = 0,6 \cdot V_R = 42,65 \text{ kN} \rightarrow$ warunek niemiarodajny

Stan graniczny użytkowania

Przekrój $z = 1,50 \text{ m}$ (**K2**: 1,0·P1+1,0·P2)

Ugięcie maksymalne $f_{k,\max} = 6,84 \text{ mm}$

Ugięcie graniczne $f_{gr} = l_o / 250 = 3000 / 250 = 12,00 \text{ mm}$

$f_{k,\max} = 6,84 \text{ mm} < f_{gr} = 12,00 \text{ mm}$ (57,0%)

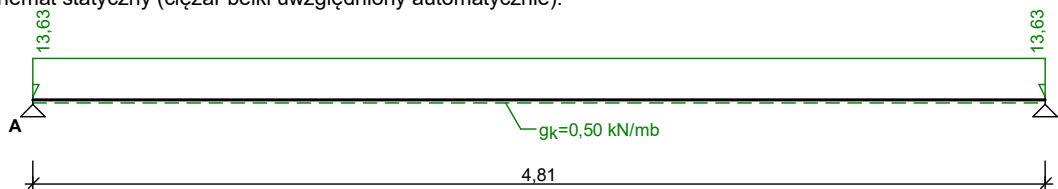
Nr1 PODCIĄG L=4,80m

Lp	Opis obciążenia	Obc. char. kN/m ²	γ_f	k_d	Obc. obl. kN/m ²
1.	Strop stałe 3,84x3,55	13,63	1,35	--	18,40
2.	Strop zmienne 1,77x3,55	6,28	1,50	--	9,42
Σ :		19,91	1,40	--	27,82

OBCIĄŻENIA CHARAKTERYSTYCZNE BELKI

Przypadek **P1: obc.stałe** ($\gamma_f = 1,35$)

Schemat statyczny (ciężar belki uwzględniony automatycznie):

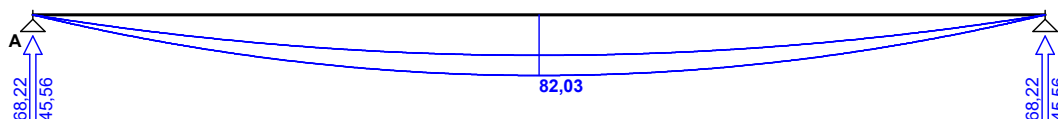


Przypadek **P2: obc.zmienne przęsło A - B** ($\gamma_f = 1,5$)

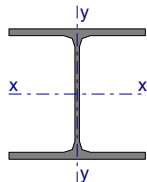
Schemat statyczny:



Momenty zginające [kNm]:



WYMIAROWANIE WG PN-90/B-03200



Przekrój: **HE 220 A**

$A_v = 14,7 \text{ cm}^2$, $m = 50,5 \text{ kg/m}$

$J_x = 5410 \text{ cm}^4$, $J_y = 1950 \text{ cm}^4$, $J_w = 193300 \text{ cm}^6$, $J_T = 28,6 \text{ cm}^4$, $W_x = 515 \text{ cm}^3$

Stal: **St3**

Nośności obliczeniowe przekroju:

- zginanie: klasa przekroju 1 ($\alpha_p = 1,051$)

$M_R = 116,42 \text{ kNm}$

- ścinanie: klasa przekroju 1

$V_R = 183,31 \text{ kN}$

Nośność na zginanie

Przekrój z = 2,40 m (**K2**: 1,0·P1+1,0·P2)

Współczynnik zwichrzenia $\varphi_L = 0,868$

Moment maksymalny $M_{max} = 82,03 \text{ kNm}$

$M_{max} / (\varphi_L \cdot M_R) = 0,812 < 1$

Nośność na ścinanie

Przekrój z = 4,81 m (**K2**: 1,0·P1+1,0·P2)

Maksymalna siła poprzeczna $V_{max} = -68,22 \text{ kN}$

$V_{max} / V_R = 0,372 < 1$

Nośność na zginanie ze ścinaniem

$V_{max} = (-)68,22 \text{ kN} < V_o = 0,6 \cdot V_R = 109,99 \text{ kN} \rightarrow$ warunek niemiernodajny

Stan graniczny użytkowania

Przekrój z = 2,40 m (**K2**: 1,0·P1+1,0·P2)

Ugięcie maksymalne $f_{k,max} = 12,82 \text{ mm}$

Ugięcie graniczne $f_{gr} = l_o / 350 = 4810 / 350 = 13,74 \text{ mm}$

$f_{k,max} = 12,82 \text{ mm} < f_{gr} = 13,74 \text{ mm}$ (93,3%)

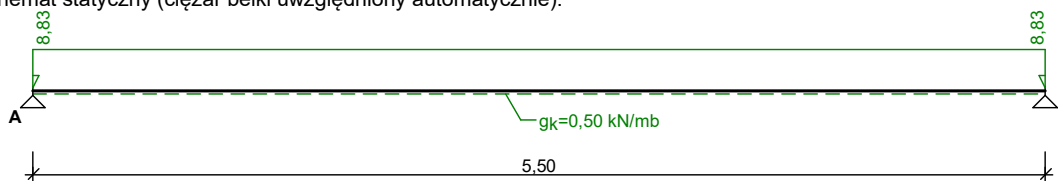
Nr2 PODCIĄG L=5,45m

Lp	Opis obciążenia	Obc. char. kN/m ²	γ_f	k_d	Obc. obl. kN/m ²
1.	Strop stałe 3,84x2,3	8,83	1,35	--	11,92
2.	Strop zmienne 1,77x2,3	4,07	1,50	--	6,11
Σ :		12,90	1,40	--	18,03

OBCIĄŻENIA CHARAKTERYSTYCZNE BELKI

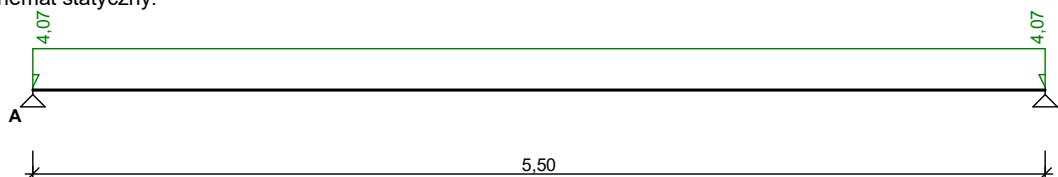
Przypadek **P1: obc.stałe** ($\gamma_f = 1,35$)

Schemat statyczny (ciężar belki uwzględniony automatycznie):

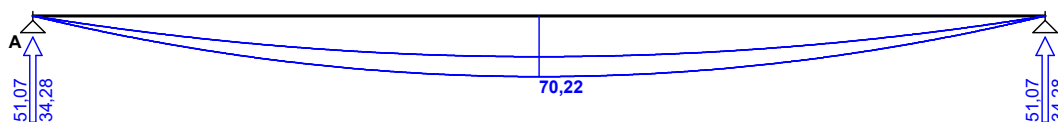


Przypadek **P2: obc.zmienne przęsto A - B** ($\gamma_f = 1,5$)

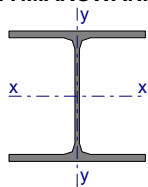
Schemat statyczny:



Momenty zginające [kNm]:



WYMIAROWANIE WG PN-90/B-03200



Przekrój: **HE 220 A**

$A_v = 14,7 \text{ cm}^2$, $m = 50,5 \text{ kg/m}$

$J_x = 5410 \text{ cm}^4$, $J_y = 1950 \text{ cm}^4$, $J_w = 193300 \text{ cm}^6$, $J_T = 28,6 \text{ cm}^4$, $W_x = 515 \text{ cm}^3$

Stal: **St3**

Nośności obliczeniowe przekroju:

- zginanie: klasa przekroju 1 ($\alpha_p = 1,051$)

$M_R = 116,42 \text{ kNm}$

- ścinanie: klasa przekroju 1 $V_R = 183,31 \text{ kN}$

Nośność na zginanie

Przekrój z = 2,75 m (**K2**: 1,0·P1+1,0·P2)

Współczynnik zwichrzenia $\varphi_L = 0,821$

Moment maksymalny $M_{\max} = 70,22 \text{ kNm}$

⁽⁵²⁾ $M_{\max} / (\varphi_L \cdot M_R) = 0,735 < 1$

Nośność na ścinanie

Przekrój z = 5,50 m (**K2**: 1,0·P1+1,0·P2)

Maksymalna siła poprzeczna $V_{\max} = -51,07 \text{ kN}$

⁽⁵³⁾ $V_{\max} / V_R = 0,279 < 1$

Nośność na zginanie ze ścinaniem

$V_{\max} = (-)51,07 \text{ kN} < V_o = 0,6 \cdot V_R = 109,99 \text{ kN} \rightarrow$ warunek niemiernodajny

Stan graniczny użytkowania

Przekrój z = 2,75 m (**K2**: 1,0·P1+1,0·P2)

Ugięcie maksymalne $f_{k,\max} = 14,39 \text{ mm}$

Ugięcie graniczne $f_{gr} = l_o / 350 = 5500 / 350 = 15,71 \text{ mm}$

$f_{k,\max} = 14,39 \text{ mm} < f_{gr} = 15,71 \text{ mm} \quad (91,6\%)$

6. Uwagi końcowe

Wszystkie odstępstwa od projektu są możliwe wyłącznie za zgodą projektanta.

W przypadku wystąpienia wątpliwości lub nieścisłości dotyczących rozwiązań projektowych należy je wyjaśnić z projektantem.

Opracował :

MGR INŻ. JAROSŁAW MILEWSKI
NR UPR. WKP/0232/PWOK/08

Sprawdził :

MGR INŻ. TOMASZ MARKOWSKI
NR UPR. WKP/0242/POOK/17



WIELKOPOLSKA
OKRĘGOWA
IZBA
INŻYNIERÓW
BUDOWNICTWA

OKRĘGOWA KOMISJA KWALIFIKACYJNA

sygn. akt WOIB-OKK-KP-KW-0054-0055-237/2008

Poznań, dnia 10 grudnia 2008 r.

DECYZJA

Na podstawie art. 24 ust. 1 pkt 2 ustawy z dnia 15 grudnia 2000 r. o samorządach zawodowych architektów, inżynierów budownictwa oraz urbanistów (Dz. U. z 2001 r. Nr 5 poz. 42, z późn. zm.) i art. 12 ust. 1 pkt 1-5, art. 12 ust. 3 i 4, art. 13 ust. 1 pkt 1 i 2, oraz ust. 3 i 4, art. 14 ust. 1 pkt 2 ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. Prawo budowlane (tekst jednolity: Dz. U. z 2006 r. Nr 156 poz. 1118 z późn. zm.) oraz § 17 ust. 1 pkt 1 i 2 rozporządzenia Ministra Transportu i Budownictwa z dnia 28 kwietnia 2006 r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie (Dz. U. Nr 83 poz. 578 z późn. zm.)

decyzją Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej WOIB
otrzymuje

Pan

Jarosław Adam Milewski

magister inżynier

kierunek: Budownictwo

urodzony dnia 07 lutego 1979 r. w Aleksandrowie Kujawskim

UPRAWNIENIA BUDOWLANE nr ewidencyjny WKP/0232/PWOK/08

do projektowania i do kierowania robotami budowlanymi
bez ograniczeń
w specjalności konstrukcyjno-budowlanej

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 odwrocie decyzji.

Pouczenie

1. Podstawą do wykonywania samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie stanowi wpis do centralnego rejestru Głównego Inspektora Nadzoru Budowlanego oraz wpis na listę członków właściwej izby samorządu zawodowego.
2. Od niniejszej decyzji służy odwołanie do Krajowej Komisji Kwalifikacyjnej Polskiej Izby Inżynierów Budownictwa w Warszawie, za pośrednictwem Wielkopolskiej Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej Wielkopolskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa w Poznaniu w terminie 14 dni od daty jej doręczenia.



Skład orzekający
Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej

Przewodniczący – dr inż. Daniel Pawlicki:

Członek Komisji – dr inż. Andrzej Barczyński:

Członek Komisji – mgr inż. Szczepan Mikurenda:

Na podstawie art.12 ust.1 pkt 1,2,3,4 i 5 oraz art. 13 ust.3 i 4 ustawy Prawo budowlane Pan Jarosław Adam Milewski jest upoważniony w specjalności konstrukcyjno-budowlanej do:

- projektowania, sprawdzania projektów budowlanych w specjalności objętej niniejszymi uprawnieniami i sprawowania nadzoru autorskiego,
- kierowania budową lub innymi robotami budowlanymi,
- kierowania wytwarzaniem konstrukcyjnych elementów budowlanych oraz nadzoru i kontroli technicznej wytwarzania tych elementów,
- wykonywania nadzoru inwestorskiego,
- sprawowania kontroli technicznej utrzymania obiektów budowlanych

bez ograniczeń.

Zgodnie z § 17 ust.1 pkt 1 i 2 rozporządzenia Ministra Transportu i Budownictwa z dnia 28 kwietnia 2006 r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie niniejsze uprawnienia upoważniają do sporządzania projektu architektoniczno-budowlanego w odniesieniu do konstrukcji obiektu oraz kierowania robotami budowlanymi w odniesieniu do konstrukcji obiektu i do architektury obiektu.

Na podstawie § 15 rozporządzenia Ministra Transportu i Budownictwa z dnia 28 kwietnia 2006 r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie, uprawnienia budowlane do projektowania w odpowiedniej specjalności uprawniają do sporządzania projektu zagospodarowania działki lub terenu w zakresie danej specjalności.

Niniejsze uprawnienia nie obejmują obiektów i robót budowlanych wyszczególnionych w § 18, § 19, § 20, § 21 i § 22 rozporządzenia Ministra Transportu i Budownictwa z dnia 28 kwietnia 2006 r.

PRZEWODNICZĄCY
Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej
Wielkopolskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa

dr inż. Dantel Pawlich

Otrzymują:

1. Pan Jarosław Adam Milewski
87-700 Aleksandrów Kujawski, Stara Wieś 7
2. Okręgowa Rada Izby
3. Główny Inspektor Nadzoru Budowlanego
4. a/a



Zaświadczenie

o numerze weryfikacyjnym:
WKP-H2T-QD5-PML *

Pan Jarosław Adam Milewski o numerze ewidencyjnym WKP/BO/0075/09
adres zamieszkania Dąbrowa ul. Wiejska 54, 62-069 Dąbrówka
jest członkiem Wielkopolskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa i posiada wymagane
ubezpieczenie od odpowiedzialności cywilnej.
Niniejsze zaświadczenie jest ważne od 2023-04-01 do 2024-03-31.

Zaświadczenie zostało wygenerowane elektronicznie i opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym
weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu w dniu 2023-03-09 roku przez:

Andrzej Kulesa, Przewodniczący Rady Wielkopolskiej 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.piiib.org.pl lub kontaktując się z biurem właściwej Okręgowej Izby Inżynierów
Budownictwa.





WIELKOPOLSKA
OKRĘGOWA
IZBA
INŻYNIERÓW
BUDOWNICTWA

OKRĘGOWA KOMISJA KWALIFIKACYJNA

sygn. akt WOIB-OKK-KW-0055-483/2017

Poznań, dnia 19 grudnia 2017 r.

DECYZJA

Na podstawie art. 24 ust. 1 pkt 2 ustawy z dnia 15 grudnia 2000 r. o samorządach zawodowych architektów oraz inżynierów budownictwa (tekst jednolity: Dz. U. z 2016 r. poz. 1725) i art. 12 ust. 1 pkt 2, art. 12 ust. 2, 3, 4 oraz ust. 4c pkt 1, art. 13 ust. 1, 2 i 4, art. 14 ust. 1 pkt 2 ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. Prawo budowlane (tekst jednolity: Dz. U. z 2017 r. poz. 1332 z późn. zm.) oraz § 12 ust. 1 rozporządzenia Ministra Infrastruktury i Rozwoju z dnia 11 września 2014 r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie (Dz. U. 2014 r. poz. 1278) po ustaleniu, że zostały spełnione warunki w zakresie przygotowania zawodowego oraz po złożeniu egzaminu na uprawnienia budowlane z wynikiem pozytywnym

Pan

Tomasz Wojciech Markowski

magister inżynier

kierunek: Budownictwo

urodzony dnia 08 kwietnia 1985 r. Sulechów

otrzymuje

UPRAWNIENIA BUDOWLANE nr ewidencyjny WKP/0242/POOK/17

**do projektowania bez ograniczeń
w specjalności konstrukcyjno-budowlanej**

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 odwrocie decyzji.

Pouczenie

- Podstawą do wykonywania samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie stanowi wpis do centralnego rejestru Głównego Inspektora Nadzoru Budowlanego oraz wpis na listę członków właściwej izby samorządu zawodowego.
- Od niniejszej decyzji służy odwołanie do Krajowej Komisji Kwalifikacyjnej Polskiej Izby Inżynierów Budownictwa w Warszawie, za pośrednictwem Wielkopolskiej Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej Wielkopolskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa w Poznaniu w terminie 14 dni od daty jej doręczenia.
Zgodnie z treścią art. 127a ustawy Kodeks postępowania administracyjnego (tekst jednolity Dz. U. z 2017 r. poz. 1257):
§ 1. W trakcie biegu terminu do wniesienia odwołania strona może zrzec się prawa do wniesienia odwołania wobec organu administracji publicznej, który wydał decyzję.
§ 2. Z dniem doręczenia organowi administracji publicznej oświadczenia o zrzeczeniu się prawa do wniesienia odwołania przez ostatnią ze stron postępowania, decyzja staje się ostateczna i prawomocna.
W przypadku złożenia przez stronę oświadczenia o zrzeczeniu się prawa do odwołania od decyzji (określonego w § 2) stronie nie przysługuje prawo do odwołania się ani skargi do sądu administracyjnego.



Przewodniczący
Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej WOIB

[Signature]

prof. dr hab. inż. Wiesław Buczkowski


Na podstawie art.12 ust.1 pkt 1 i 5 ustawy Prawo budowlane Pan Tomasz Wojciech Markowski jest upoważniony w specjalności konstrukcyjno-budowlanej do:


- projektowania, sprawdzania projektów budowlanych w specjalności objętej niniejszymi uprawnieniami i sprawowania nadzoru autorskiego,
 - sprawowania kontroli technicznej utrzymania obiektów budowlanych
- bez ograniczeń.**

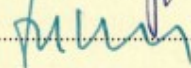
Zgodnie z § 12 ust.1 rozporządzenia Ministra Infrastruktury i Rozwoju z dnia 11 września 2014 r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie niniejsze uprawnienia upoważniają do projektowania konstrukcji obiektu.

Na podstawie § 10 rozporządzenia Ministra Infrastruktury i Rozwoju z dnia 11 września 2014 r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie, uprawnienia budowlane do projektowania w odpowiedniej specjalności uprawniają do sporządzania projektu zagospodarowania działki lub terenu w zakresie danej specjalności.

Skład orzekający
Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej

Przewodniczący – prof. dr hab. inż. Wiesław Buczkowski:..... 

Członek Komisji – dr hab. inż. Andrzej Barczyński:..... 

Członek Komisji – dr inż. Daniel Pawlicki:..... 

Otrzymują:

1. Pan Tomasz Wojciech Markowski
61-555 Poznań, ul. Bielniki 3/64
2. Okręgowa Rada Izby
3. Główny Inspektor Nadzoru Budowlanego
4. a/a



Zaświadczenie

o numerze weryfikacyjnym:
WKP-Z4J-65A-X9B *

Pan Tomasz Wojciech Markowski o numerze ewidencyjnym WKP/BO/0212/18
adres zamieszkania ul. Bielniki 3/64, 61-555 Poznań
jest członkiem Wielkopolskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa i posiada wymagane
ubezpieczenie od odpowiedzialności cywilnej.
Niniejsze zaświadczenie jest ważne od 2023-06-01 do 2024-05-31.

Zaświadczenie zostało wygenerowane elektronicznie i opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym
weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu w dniu 2023-06-15 roku przez:

Andrzej Kulesa, Przewodniczący Rady Wielkopolskiej 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.piib.org.pl lub kontaktując się z biurem właściwej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa.



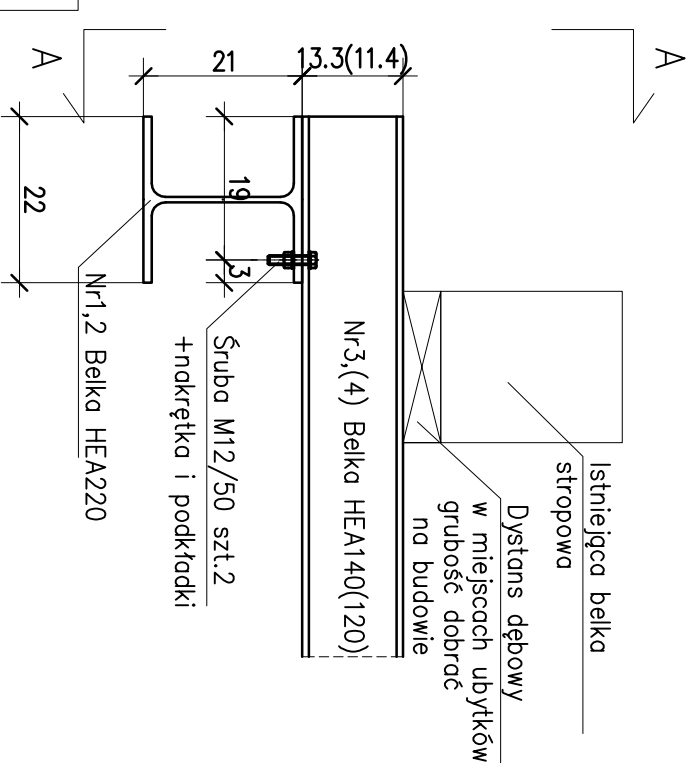
Rzut kondygnacji nr3 mieszkanie nr17

skala 1:100

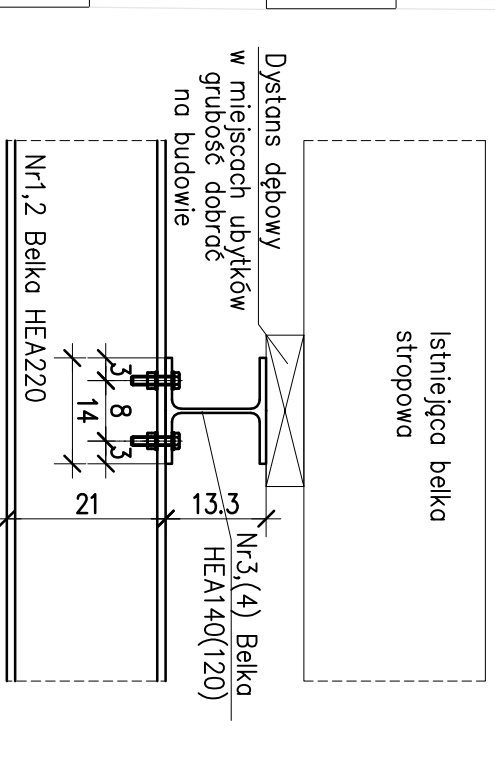


Oparcie belek HEA140 na podciągach HEA220

skala 1:10



Przekrój A-A
skala 1:10



BIURO JM JAROSŁAW MILEWSKI



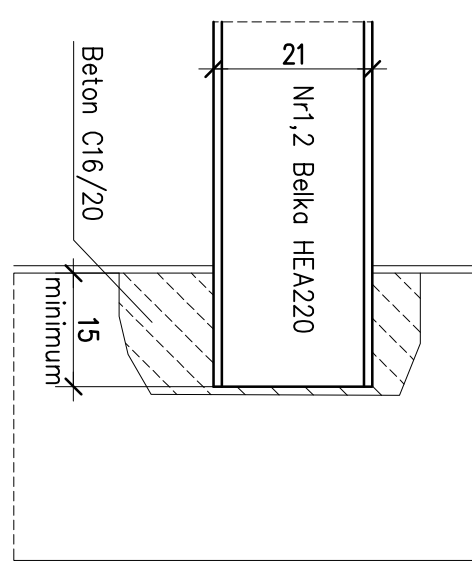
60-803 Poznań, ul. Polna 78/6
tel. 0602-32-87-62 e-mail: biuro.jm@ten.pl

OBIEKT: Mieszkanie w budynku mieszkalnym przy ul. Wyspińskiego 16/7, Poznań

NAZWA RYSUNKU: Konstrukcja stalowa -wzmocnienie fragmentu stropu		STADIUM: PT
Projektant: MGR INŻ. JAROSŁAW MILEWSKI UPR. WKP/0232/PWK/08 SPECJ. KONSTRUKCYJNO-BUDOWLANA	SKALA: 1:100/1:10	DATA: 11/2023
Sprawdzający: UPR. WKP/0232/PWK/17 SPECJ. KONSTRUKCYJNO-BUDOWLANA		BRANŻA: KONSTRUKCJA
		RYS. NR: K-1

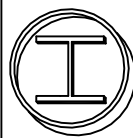
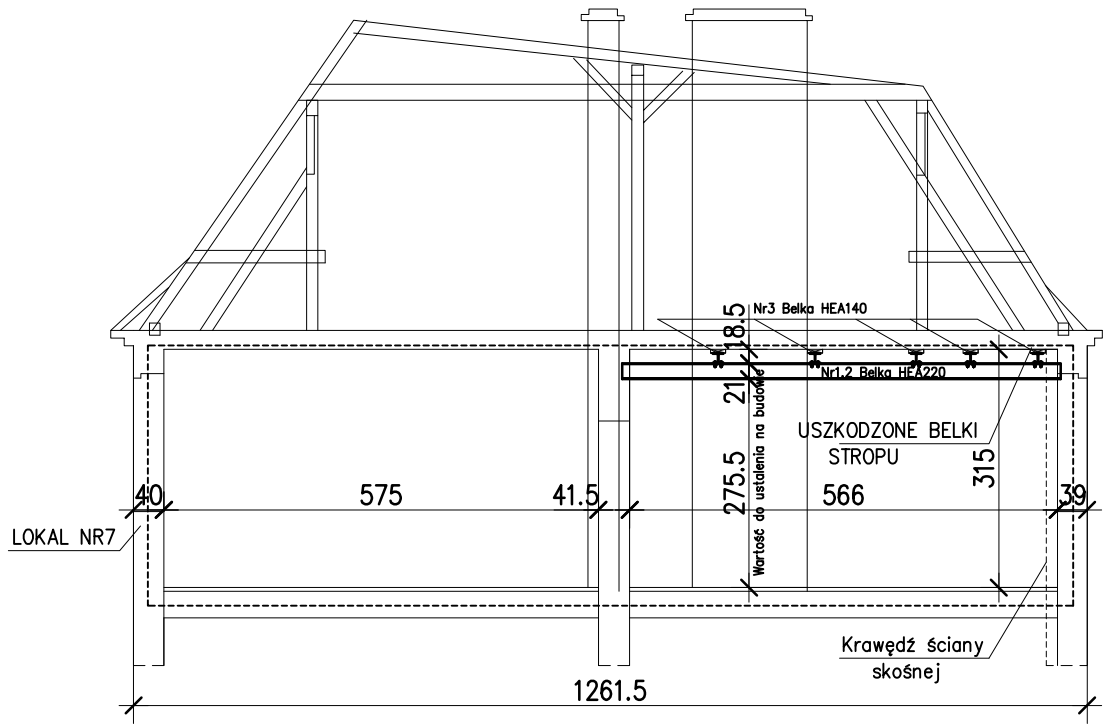
Oparcie na ścianie

skala 1:10



Zestawienie stali profilowej

Nr Elementu	Zestawienie stali profilowej		Masa całkowita [kg]	Masa całkowita [kg]	Materiał		
	Profil [mm]	Długość [mm]				Liczba [szt]	Masa jednostkowa [kg/m]
1	HEA220	6200	1	60,600	262,60	262,60	S235JR
2	HEA220	2600	1	50,900	232,60	232,60	S235JR
3	HEA220	3200	5	149,500	424,90	424,90	S235JR
4	HEA120	3200	4	19,900	63,68	254,72	S235JR
Razem masa dla		1 elem.				1390,7	
RAZEM dodatek na spoiny 1,5%		1 elem.				20,86	
RAZEM masa dla		1 elem.				1411,5	



BIURO JM JAROSŁAW MILEWSKI

60-803 Poznań, ul. Polna 78/6

tel. 0602-32-87-62 e-mail: biuro.jm@tlen.pl

OBIEKT: Mieszkanie w budynku mieszkalnym przy ul. Wyspiańskiego 16/7, Poznań		DATA: 06/2023
NAZWA RYSUNKU: Przekrój A-A		BRANŻA: KONSTRUKCJA
Projektował: MGR INŻ. JAROSŁAW MILEWSKI UPR. WKP/0232/IPWOK/08 SPECJ. KONSTRUKCYJNO-BUDOWLANA	Sprawdzający: MGR INŻ. TOMASZ MARKOWSKI UPR. WKP/0242/POOK/17 SPECJ. KONSTRUKCYJNO-BUDOWLANA	STADIUM: PT
		SKALA: 1:100
		RYS. NR: K-2