

DOKUMENTACJA TECHNICZNA

TEMAT:

PRZEBUDOWA BUDYNKU GMINY I MIASTA PROSZOWICE I URZĘDU
STAROSTWA POWIATOWEGO W PROSZOWICACH O DZWIG DLA OSÓB
NIEPEŁNOSPRAWNYCH Z ZAGOSPODAROWANIEM TERENU.

LOKALIZACJA: DZIAŁKA NR 1180/1 1180/2 1183/3 OBR. PROSZOWICE
GM. PROSZOWICE

BRANŻA: BUDOWLANA

INWESTOR: Gmina Proszowice ul. 3 Maja 72 32-100 Proszowice

STADIUM : PROJEKT BUDOWLANY

PROJEKTOWAŁ: mgr inż. Beata Gliniak-Stopka
Upr. MAP/0358/POOK/13

SPRAWDZIŁ : inż. Leszek Turno
Upr. Bud. Nr.294/87

- A. EKSPERTYZA TECHNICZNA DOTYCZĄCA MOŻLIWOŚCI
PRZEBUDOWA BUDYNKU GMINY I MIASTA PROSZOWICE I URZĘDU
STAROSTWA POWIATOWEGO W PROSZOWICACH O DZWIG DLA OSÓB
NIEPEŁNOSPRAWNYCH
- B. PRZEBUDOWA BUDYNKU GMINY I MIASTA PROSZOWICE I URZĘDU
STAROSTWA POWIATOWEGO W PROSZOWICACH O DZWIG DLA OSÓB
NIEPEŁNOSPRAWNYCH Z ZAGOSPODAROWANIEM TERENU.

Kęty 2017

DOKUMENTY FORMALNO PRAWNE

1. Uprawnienia budowlane
2. Przynależność do Małopolskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa
3. Oświadczenia projektantów



MAŁOPOLSKA
OKRĘGOWA
IZBA
INŻYNIERÓW
BUDOWNICTWA

Kraków, dnia 23 grudnia 2013 r.

MAP OHB/KK/0054-0437/13

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 2013 r., poz. 932 z późn. zm.*), art. 12 ust. 1 pkt 1 i 5, art. 12 ust. 3, art. 13 ust. 1 pkt 1 oraz art. 13 ust. 4, art. 14 ust. 1 pkt 2 ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. Prawo budowlane (*tekst jednolity: Dz. U. z 2010 r. Nr 243 poz. 1623 z późn. zm.*), § 11 ust 1 pkt 1, § 15 i § 17 ust. 1 pkt 1 rozporządzenia Ministra Transportu i Budownictwa z dnia 28 kwietnia 2006 r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie (*Dz. U. z 2006 r. Nr 83 poz. 578 z późn. zm.*) oraz art. 104 ustawy z dnia 14 czerwca 1960 r. Kodeks postępowania administracyjnego (*tekst jednolity: Dz. U. z 2013 r., poz. 267 z późn. zm.*).

Małopolska Okręgowa Komisja Kwalifikacyjna
stwierdza, że

Pani mgr inż. **Beata Bernadeta Gliniak-Stopka**
urodzona dnia 20.11.1976 r. w Lubaczowie
uzyskała

UPRAWNIENIA BUDOWLANE

numer ewidencyjny MAP/0358/POOK/13

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

UZASADNIENIE

Okręgowa Komisja Kwalifikacyjna Małopolskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa w Krakowie na podstawie protokołów z postępowania kwalifikacyjnego oraz z przeprowadzonego egzaminu, stwierdziła, że Pani Beata Gliniak-Stopka posiada wymagane prawem wykształcenie i praktykę zawodową konieczną do uzyskania uprawnień budowlanych w wyżej wymienionej specjalności i uzyskała pozytywny wynik egzaminu na uprawnienia budowlane. Szczegółowy zakres nadanych uprawnień budowlanych wskazano na odwrocie decyzji.

POUCZENIE

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

Skład Orzekający
Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej:

1. Przewodniczący Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej
dr inż. Zygmunt Rawicki
2. Członek Składu Orzekającego
mgr inż. arch. Elżbieta Gabrys
3. Członek Składu Orzekającego
mgr inż. Krzysztof Seweryn

.....
.....
.....





Zaświadczenie

o numerze weryfikacyjnym:

MAP-P5X-FQX-P5A *

Pani Beata Bernadeta Gliniak-Stopka o numerze ewidencyjnym MAP/BO/0152/14
adres zamieszkania ul. Zielona 16B, 32-650 Kęty
jest członkiem Małopolskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa i posiada wymagane
ubezpieczenie od odpowiedzialności cywilnej.
Niniejsze zaświadczenie jest ważne do dnia 2018-02-28.

Zaświadczenie zostało wygenerowane elektronicznie i opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym
weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu w dniu 2017-01-24 roku przez:

Stanisław Karczmarczyk, Przewodniczący Rady Małopolskiej 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.



URZĄD MIASTA KRAKOWA
Wydział Planowania Przestrzennego
Urbanistyki, Architektury i Inżynierii Budowlanej
31-547 Kraków, tel. 0-11-20-22
ul. Przy Rondzie 12
UAN-Upr.294/87

Kraków, dnia 17 sierpnia 1987r

DECYZJA O STWIERDZENIU PRZYGOTOWANIA ZAWODOWEGO
DO PEŁNIENIA SAMODZIELNYCH FUNKCJI TECHNICZNYCH
W BUDOWNICTWIE

Na podstawie § 4 ust.2, § 6 ust.3, § 7 i § 13 ust.1 pkt.2.
rozporządzenia Ministra Gospodarki Terenowej i Ochrony Środowiska
z dnia 20 lutego 1975r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych
w budownictwie /Dz.U.Nr 8, poz.48/

stwierdza się, że:

Obywatel Leszek TURNO inżynier budownictwa urodzony dnia
26 czerwca 1956r. w Krakowie posiada przygotowanie zawodowe
upoważniające do wykonywania samodzielnej funkcji projektanta
w specjalności konstrukcyjno-budowlanej.

Obywatel LESZEK TURNO jest upoważniony do:

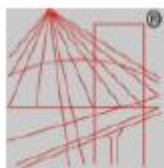
- 1/ sporządzania projektów w zakresie rozwiązań konstrukcyjno-budowlanych budynków oraz innych budowli, z wyłączeniem linii
współ i stacji kolejowych, dróg oraz lotniskowych dróg
startowych i manipulacyjnych, mostów, budowli hydrotechnicznych
i melioracji wodnych,
- 2/ sporządzania w budownictwie osób fizycznych projektów
w zakresie rozwiązań architektonicznych;
 - a/ budynków inwentarskich i gospodarskich, adaptacji
projektów typowych i powtarzalnych innych budynków
oraz sporządzania planów zagospodarowania działki
związanych z realizacją tych budynków,
 - b/ budowli nie będących budynkami,
- 3/ w budownictwie osób fizycznych - kierowania, nadzorowania
i kontrolowania budowy, kierowania i kontrolowania wytwarzania
konstrukcyjnych elementów budowlanych oraz oceniania
i badania stanu technicznego obiektów budowlanych.

Otrzymują:

1. inż. Leszek Turno
2. a/a.-

Zona Dyrektora Wydziału

mgr Andrzej Gajda



P O L S K A
I Z B A
I N Ż Y N I E R Ó W
B U D O W N I C T W A

Zaświadczenie

o numerze weryfikacyjnym:

MAP-JPL-X5M-2PI *

Pan Leszek Turno o numerze ewidencyjnym MAP/BO/5483/01

adres zamieszkania ul. Rusatek 10/2, 31-521 Kraków

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

Niniejsze zaświadczenie jest ważne do dnia 2017-12-31.

Zaświadczenie zostało wygenerowane elektronicznie i opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu w dniu 2017-06-01 roku przez:

Stanisław Karczmarczyk, Przewodniczący Rady Małopolskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa.

(Zgodnie art. 3 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.



KĘTY 12.2017

OŚWIADCZENIE

Na podstawie art. 20 ust. 4 ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. – Prawo budowlane
(jednolity tekst Dz.U. z 2013 poz. 1409)

Oświadczam że projekt budowlany

TEMAT : PRZEBUDOWA BUDYNKU GMINY I MIASTA PROSZOWICE I URZĘDU
STAROSTWA POWIATOWEGO W PROSZOWICACH O DZWIG DLA OSÓB
NIEPEŁNOSPRAWNYCH Z ZAGOSPODAROWANIEM TERENU.

INWESTOR : Gmina Proszowice ul. 3 Maja 72 32-100 Proszowice

został sporządzony zgodnie z obowiązującymi przepisami oraz zasadami wiedzy
technicznej.

Projektant : mgr inż. Beata Gliniak-Stopka Upr. MAP/0358/POOK/13

Sprawdził : inż. Leszek Turno Upr. Bud. Nr.294/87

DOKUMENTACJA TECHNICZNA

A. EKSPERTYZA TECHNICZNA DOTYCZĄCA MOŻLIWOŚCI PRZEBUDOWA BUDYNKU GMINY I MIASTA PROSZOWICE I URZĘDU STAROSTWA POWIATOWEGO W PROSZOWICACH O DZWIG DLA OSÓB NIEPEŁNOSPRAWNYCH

INWESTOR : Gmina Proszowice ul. 3 Maja 72 32-100 Proszowice

BRANŻA : BUDOWLANA

STADIUM : EKSPERTYZA TECHNICZNA

OPRACOWAŁ : mgr inż. Beata Gliniak-Stopka Upr. MAP/0358/POOK/13

KĘTY LISTOPAD 2017

1. CEL I ZAKRES OPRACOWANIA EKSPERTYZY TECHNICZNEJ

Celem ekspertyzy technicznej jest ocena możliwości przebudowa budynku gminy i miasta proszowice i urzędu starostwa powiatowego w proszowicach o dźwig dla osób niepełnosprawnych

- dobudowa płyty fundamentowej na dźwig dla niepełnosprawnych
- wykonanie otwów drzwiowych zdemontowaniu drzwi istniejących zamurować cegłą pełną
- wyburzenia i postawienie nowych ścianek działowych gr. 10 cm

2. PODSTAWA OPRACOWANIA

- zlecenie Inwestora.
- inwentaryzacja budowlana
- dokumentacja fotograficzna.
- obowiązujące normy i przepisy Prawa Budowlanego.

3. OPIS STANU ISTNIEJACEGO

Budynek, budynkiem o trzech kondygnacjach nadziemnych i jednej podziemnej.

Konstrukcja budynku

- fundamenty ławowe żelbetowe monolityczne
- ściany kondygnacji z cegły ceramicznej
- strop zaprojektowane, jako żelbetowe monolityczne .

4. STAN TECHNICZNY BUDYNKU.

Stan techniczny budynku ocenia się, jako dobry a ściany konstrukcyjne w których mają być wykonane przebiecia i stropy żelbetowe monolityczne na których mają być wykonane ścianki działowe są bez oznak przekroczenia stanów granicznych nośności i użytkowania. Nie występują pęknięcia lub inne odkształcenia.

5. WNIOSKI.

Przebudowę budynku jest możliwa w nawiązaniu do przedstawionej koncepcji architektonicznej i nie stanowi zagrożenia dla życia i mienia ludzi przy dobrym stanie technicznym budynku.

6. ZESTAWIENIE OBCIĄŻEŃ

6.1 Obciążenia użytkowe

Pokoje biurowe $2,0 \times 1,50 = 3,00 \text{ kN/m}^2$

6.2 Ściana działowa 10 cm

- postak YTONG

- tynk 1,0 cm obustronnie

$$0,10 \times 18,0 \times 1,35 = 2,43 \text{ kN/m}^2$$

$$2 \times 0,01 \times 19,0 \times 1,35 = 0,51 \text{ kN/m}^2$$

$$g_k = 2,18 \text{ kN/m}^2 \quad g_d = 2,94 \text{ kN/m}^2$$

6.3 Ściana wypełniająca 44 cm

- styropian 12 cm

- postak ceramiczny porotherm

- tynk 1,0 cm obustronnie

$$0,12 \times 0,45 \times 1,35 = 0,07 \text{ kN/m}^2$$

$$0,44 \times 18,0 \times 1,35 = 7,92 \text{ kN/m}^2$$

$$2 \times 0,01 \times 19,0 \times 1,35 = 0,51 \text{ kN/m}^2$$

$$g_k = 6,30 \text{ kN/m}^2 \quad g_d = 8,50 \text{ kN/m}^2$$

7. OBLICZENIA KONTROLNE STATYCZNE I WYMIAROWANIE KONSTRUKCJI.

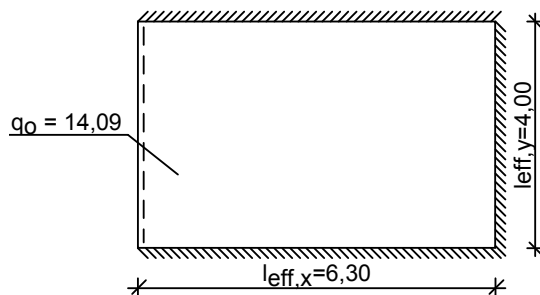
5.1 KONTROLA PŁYTY STROPU NA KTÓREJ MA STANĄĆ ŚCIANKA 10 cm

ZESTAWIENIE OBCIĄŻEŃ

Obciążenia powierzchniowe [kN/m²]:

Lp.	Opis obciążenia	Obc.char.	γ_f	k_d	Obc.obl.
1.	Płytki grub. 1 cm [19,0kN/m ³ ·0,01m]	0,19	1,35	--	0,26
2.	Wylewka betonowa grub. 8,5 cm [27,0kN/m ³ ·0,085m]	2,29	1,35	--	3,09
3.	Styropian grub. 2 cm [0,45kN/m ³ ·0,02m]	0,01	1,35	--	0,01
4.	Płyta żelbetowa grub. 20 cm	5,00	1,10	--	5,50
5.	Mur z cegły (cegła budowlana wypalana z gliny, pełna) grub. 10 cm [18,000kN/m ³ ·0,10m]	1,80	1,35	--	2,43
6.	Obciążenie zmienne (wszelkie pokoje biurowe, gabinety lekarskie, naukowe, sale lekcyjne szkolne, szatnie i łazienki zakładów przemysłowych, pływalnie oraz poddasza użytkowane jako magazyny lub kondygnacje techniczne.) [2,0kN/m ²]	2,00	1,40	0,50	2,80
Σ:		11,29	1,25		14,09

SCHEMAT STATYCZNY



Rozpiętość obliczeniowa płyty $l_{eff,x} = 6,30 \text{ m}$

Rozpiętość obliczeniowa płyty $l_{eff,y} = 4,00 \text{ m}$

Grubość płyty **20,0 cm**

WYNIKI OBLICZEŃ STATYCZNYCH

Kierunek x:

Moment przęsłowy obliczeniowy $M_{Sdx,p} = 2,70 \text{ kNm/m}$

Moment przęsłowy charakterystyczny $M_{Skx} = 2,16 \text{ kNm/m}$

Moment przęsłowy charakterystyczny długotrwały $M_{Skx,lt} = 1,97 \text{ kNm/m}$

Momenty podporowe obliczeniowy $M_{Sdx,p} = 5,25 \text{ kNm/m}$

Moment podporowy charakterystyczny $M_{Skx,p} = 4,21 \text{ kNm/m}$

Moment podporowy charakterystyczny długotrwały $M_{Skx,lt,p} = 3,84 \text{ kNm/m}$

Maksymalne oddziaływanie podporowe (wzdłuż krawędzi y) $Q_{ox,max} = 28,18 \text{ kN/m}$

Zastępcze oddziaływanie podporowe (wzdłuż krawędzi y) $Q_{ox} = 17,61 \text{ kN/m}$

Kierunek y:

Moment przęsłowy obliczeniowy $M_{Sdy} = 7,79 \text{ kNm/m}$

Moment przęsłowy charakterystyczny $M_{Sdy} = 6,24 \text{ kNm/m}$

Moment przęsłowy charakterystyczny długotrwały $M_{Sdy,lt} = 5,69 \text{ kNm/m}$

Moment podporowy obliczeniowy $M_{Sdy,p} = 17,38 \text{ kNm/m}$

Moment podporowy charakterystyczny $M_{Sdy,p} = 13,92 \text{ kNm/m}$

Moment podporowy charakterystyczny długotrwały $M_{Sdy,lt,p} = 12,69 \text{ kNm/m}$

Maksymalne oddziaływanie podporowe (wzdłuż krawędzi x) $Q_{oy,max} = 28,18 \text{ kN/m}$

Zastępcze oddziaływanie podporowe (wzdłuż krawędzi x) $Q_{oy} = 23,40 \text{ kN/m}$

DANE MATERIAŁOWE

Parametry betonu:

Klasa betonu **B25** (C20/25) $\rightarrow f_{cd} = 13,33 \text{ MPa}$, $f_{ctd} = 1,00 \text{ MPa}$, $E_{cm} = 30,0 \text{ GPa}$

Ciężar objętościowy betonu $\rho = 25 \text{ kN/m}^3$

Wilgotność środowiska $RH = 50\%$

Wiek betonu w chwili obciążenia 28 dni

Współczynnik pełzania (obliczono) $\phi = 2,88$

Zbrojenie główne:

Klasa stali **A-IIIIN (RB500)** $\rightarrow f_{yk} = 500 \text{ MPa}$, $f_{yd} = 420 \text{ MPa}$, $f_{tk} = 550 \text{ MPa}$

Średnica prętów w przęśle w kierunku x $\phi_{d,x} = 12 \text{ mm}$

Średnica prętów nad podporą w kierunku x $\phi_{g,x} = 12 \text{ mm}$

Średnica prętów w przęśle w kierunku y $\phi_{d,y} = 12 \text{ mm}$

Średnica prętów nad podporą w kierunku y $\phi_{g,y} = 12 \text{ mm}$

Otulenie:

Nominalna grubość otulenia prętów z góry płyty $C_{nom,g} = 15 \text{ mm}$

Nominalna grubość otulenia prętów z dołu płyty $C_{nom,d} = 20 \text{ mm}$

ZAŁOŻENIA

Sytuacja obliczeniowa: trwała

Graniczna szerokość rys $w_{lim} = 0,3 \text{ mm}$

Graniczne ugięcie $a_{lim} = l_{eff}/200$ - jak dla stropów (tablica 8)

WYMIAROWANIE wg PN-B-03264:2002 (metoda uproszczona)

Kierunek x:

Przęsło:

Zbrojenie potrzebne (war. konstrukcyjny) $A_s = 4,21 \text{ cm}^2/\text{mb}$. Przyjęto **$\phi 12$ co 25,0 cm** o $A_s = 4,52 \text{ cm}^2/\text{mb}$ ($\rho = 0,28\%$)

Warunek nośności na zginanie: $M_{Sd,x} = 2,70 \text{ kNm/mb} < M_{Rd,x} = 13,65 \text{ kNm/mb}$ (19,8%)

Szerokość rys prostokątnych: rysy nie wyznaczono ($M_{cr} > M_{Skx}$)

Podpora:

Zbrojenie potrzebne (war. konstrukcyjny) $A_s = 4,34 \text{ cm}^2/\text{mb}$. Przyjęto **$\phi 12$ co 25,0 cm** o $A_{sp} = 4,52 \text{ cm}^2/\text{mb}$ ($\rho = 0,27\%$)

Warunek nośności na zginanie: $M_{Sd,x,p} = 5,25 \text{ kNm/mb} < M_{Rd,x,p} = 14,08 \text{ kNm/mb}$ (37,3%)

Warunek nośności na ścinanie: $V_{Sd,x} = 28,18 \text{ kN/mb} < V_{Rd1,x} = 102,40 \text{ kN/mb}$ (27,5%)

Szerokość rys prostokątnych: rysy nie wyznaczono ($M_{cr} > M_{Skx,p}$)

Kierunek y:

Przęsło:

Zbrojenie potrzebne (war. konstrukcyjny) $A_s = 4,52 \text{ cm}^2/\text{mb}$. Przyjęto **$\phi 12$ co 24,5 cm** o $A_s = 4,62$

cm²/mb ($\rho = 0,27\%$)

Warunek nośności na zginanie: $M_{Sd,y} = 7,79 \text{ kNm/mb} < M_{Rd,y} = 14,97 \text{ kNm/mb}$ (52,0%)

Szerokość rys prostopadłych: rysy nie wyznaczono ($M_{cr} > M_{S_{ky}}$)

Podpora:

Zbrojenie potrzebne $A_s = 5,22 \text{ cm}^2/\text{mb}$. Przyjęto $\phi 12$ co **21,0 cm** o $A_{sp} = 5,39 \text{ cm}^2/\text{mb}$ ($\rho = 0,30\%$)

Warunek nośności na zginanie: $M_{Sd,y,p} = 17,38 \text{ kNm/mb} < M_{Rd,y,p} = 17,92 \text{ kNm/mb}$ (96,9%)

Warunek nośności na ścinanie: $V_{Sd,y} = 28,18 \text{ kN/mb} < V_{Rd1,y} = 108,82 \text{ kN/mb}$ (25,9%)

Szerokość rys prostopadłych: rysy nie wyznaczono ($M_{cr} > M_{S_{ky,p}}$)

Ugięcie całkowite płyty:

Maksymalne ugięcie od $M_{Sk,lt}$: $a(M_{Sk,lt}) = 1,10 \text{ mm} < a_{lim} = 20,00 \text{ mm}$ (5,5%)

PLYTA STROPOWA PRZENIESIE CIĘŻAR ŚCIANY 10 cm.

5.2 WYKONANIE NADPROŻY STALOWYCH

Kolejność wykonania prac wzmacniających oparcia nadproży

1. Wykonać poduszki betonowe gr 10 cm pod słupy wzmacniające oparcie nadproży.
2. Wykonać otwór w poziomie posadzki parteru i na wysokości oparcia nadproża na głębokość ściany i szerokość ~20 cm.
3. Wykonać bruzdę pionową w ścianie na głębokość ~ 20 cm, po jednej stronie ściany i po drugiej do wysokości nadproża.
4. Oczyszczyć bruzdy z kurzu. Cegły namoczyć wodą i zalać mleczkiem cementowym.
5. Wsunąć w bruzdę na dole Podstawę stalową złożoną z dwóch ceowników C140 w miejscach wykonanych bruzd pionowych ustawić dwa słupy złożone z dwóch ceowników 140 na Podstawie dolnej i przyspawać na słupach umieścić Podstawę górną wszystko razem połączyć płaskownikami.
6. Wykonać bruzdę w ścianie na głębokość ~ 20 cm, po jednej stronie ściany.
7. Oczyszczyć bruzdę z kurzu. Cegły namoczyć wodą i zalać mleczkiem cementowym.
8. Wsunąć w bruzdę belkę stalową złożoną z dwóch ceowników C300.
9. W miejscu oparcia belek należy wykonać bruzdę o wysokości 10 cm poniżej spodu planowanego montażu belki.
10. Wykonać poduszki betonowe gr 10 cm.
11. Belkę umiejscowić w bruzdzie tak aby była zagłębiona najmniej po 3 cm z każdej strony.
12. Belkę wypoziomować i zabetonować w miejscach zakotwienia jej w ścianach na głębokości oparcia równej 0,5 m.
13. Po związaniu betonu należy wbić kliny stalowe pomiędzy górą belki a spodem bruzdy wykonanej w ścianie ceglanej.
14. Na szerokości projektowanego otworu zastosować 3 kliny. Przed wbijaniem klinów należy precyzyjnie zmierzyć poziom belki w środku jej rozpiętości. Kliny wbić tak silnie aby ugięcie belki w środku rozpiętości osiągnęło wartość ~1,8 mm.
15. Zabetonować przestrzeń pomiędzy górą belki stalowej a murem ceglanym, ubijając beton w szparach.
16. Wykonać z drugiej strony ściany prace od punktu 1 do 10.

17. Wykonać przewiert poprzez belki stalowe i mur ceglany dla założenia śrub wykonanych z pręta gwintowanego na całej długości.
18. Zamurować wnętrza ceowników cegła pełną.
19. Po stwardnieniu betonu można przystąpić do wyburzenia ściany poniżej nadproża.
20. Belki stalowe należy obłożyć siatką tynkarską i otynkować, lub obłożyć płytami GKF.
21. Zamurować wnętrza ceowników cegła pełną w słupach.
22. Słupy stalowe należy obłożyć siatką tynkarską i otynkować, lub obłożyć płytami GKF.

2. SPIS ZAWARTOŚCI OPRACOWANIA

1. METRYKA PROJEKTU

2. SPIS ZAWARTOŚCI OPRACOWANIA

3. OPIS TECHNICZNY

4. ZESTAWIENIE OBCIĄŻEŃ

5. OBLICZENIA STATYCZNE I WYMIAROWANIE

6. RYSUNKI BUDOWLANE

- RZUT PŁYTY FUNDAMENTOWEJ RZUT NA POZ. -0,10 +3,20 +6,40 RYS. NR. 1

- RZUT NA POZ. -2,74 I PRZEKROJE A-A B-B RYS. NR. 2

3. OPIS TECHNICZNY

3.1 PODSTAWA OPRACOWANIA

- założenia architektoniczne
- założenia branżowe

3.2 ZAKRES OPRACOWANIA

Przebudowa budynku gminy i miasta proszowice i urzędu starostwa powiatowego w proszowicach o dzwig dla osób niepełnosprawnych w Proszowicach

3.3 ZABEZPIECZENIA DLA WENTYLACJI I KOMINÓW SPALINOWYCH

Przed przystąpieniem i w czasie wykonywania prac przebudowy należy wyłączyć dopływ gazu do piecyków i kuchenek nie używać pieca kaflowego i innych urządzeń, które są podłączone do wentylacji i przewodów spalinowych. Po wykonaniu przebudowy należy wezwać uprawnionego kominiarza do przeprowadzenia przeglądu technicznego wszystkich kominów w budynku na każdej kondygnacji.

3.4 MATERIAŁY

Beton konstrukcyjny: B25 Fundamenty B25.

Nadproża B25

Stal zbrojeniowa klasy A-0 gatunku St0S-b A-IIIN RB500

Zaprawa cementowo wapienna marki 3

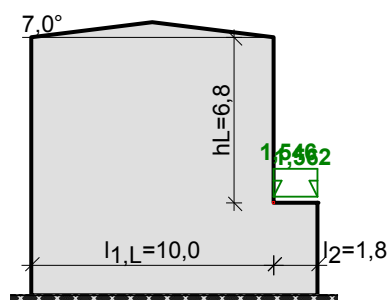
Drewno dla konstrukcji więźby dachowej klasy C24

4. ZESTAWIENIE OBCIĄŻEŃ

4.1 SNIEG

Obciążenie śniegiem wg PN-80/B-02010/Az1 / Z1-4

 S [kN/m²]



Maksymalne obciążenie dachu niższego:

- Dachy na różnych wysokościach

- Obciążenie charakterystyczne śniegiem gruntu:

- strefa obciążenia śniegiem 3; A = 300 m n.p.m. → $Q_k = 0,006 \cdot A - 0,6 = 1,200 \text{ kN/m}^2$

Współczynniki kształtu dachu:

$$C_5 = (l_1 + l_2) / (2 \cdot h) = (10,0 + 1,8) / (2 \cdot 6,8) = 0,868$$

$$C_6 = 0$$

$$C_4 = C_5 + C_6 = 0,868 + 0 = 0,868$$

Zasięg worka:

$$l_s = 2 \cdot h = 2 \cdot 6,8 = 13,6 \text{ m}$$

Obciążenie charakterystyczne dachu:

$$S_k = Q_k \cdot C = 1,200 \cdot 0,868 = 1,041 \text{ kN/m}^2$$

Obciążenie obliczeniowe:

$$S = S_k \cdot \gamma_f = 1,041 \cdot 1,5 = 1,562 \text{ kN/m}^2$$

4.2 ZESTAWIENIE OBCIĄŻEŃ STROP Pa1

Obciążenia powierzchniowe [kN/m²]:

Lp.	Opis obciążenia	Obc.char.	γ_f	k_d	Obc.obl.
1.	membrana	0,01	1,35	--	0,01
2.	Styropian grub. 23 cm [0,45kN/m ³ ·0,23m]	0,10	1,35	--	0,14
3.	Płyta żelbetowa grub. 15 cm	3,75	1,10	--	4,13
4.	Warstwa tynku. 0,1 cm [15,0kN/m ³ ·0,0015m]	0,02	1,35	--	0,03
5.	Maksymalne obciążenie dachu niższego wg PN-80/B-02010/Az1/Z1-4 (strefa 3, A=300 m n.p.m. - > $Q_k = 1,200 \text{ kN/m}^2$, $C_4=0,868$) [1,041kN/m ²]	1,04	1,50	0,00	1,56
6.	Obciążenie zmienne (stropy poddaszy oraz stropodachów wentylowanych, w których ciężar pokrycia dachowego nie obciąża konstrukcji stropu z dostępem poprzez wyłaz rewizyjny) [0,5kN/m ²]	0,50	1,40	0,80	0,70

Σ: 5,42 1,21 6,56