

TOM	TOM II	
NAZWA	„Projekt częściowej rozbiórki budynku „rybaczówki” i budowa budynku administracyjnego z funkcją edukacyjną – budynek nr 1 oraz rozbiórka budynku „słodoły” i budowa budynku administracyjnego z funkcją edukacyjną – budynek 2”	
KATEGORIA OBIEKTU	Kategoria XVII	
ADRES OBIEKTU	Żaba - Młyńskie Stawy 1, 46-100 Namysłów	
JEDNOSTKA EWIDENCYJNA	160602_5	
OBRĘB	0072 Żaba	
DZIAŁKA	164/5; 164/6	
INWESTOR	PGL LP Nadleśnictwo Namysłów 46-100 Namysłów ul. Marii Skłodowskiej -Curie 14 A	
BRANŻA	Konstrukcja – projekt wykonawczy	
PROJEKTANCI	Projektant mgr inż. Krzysztof Siodmok	nr uprawnień SLK/2050/PWOK/08
	Sprawdzający mgr inż. Karolina Matuszek-Siodmok	nr uprawnień SLK/2051/PWOK/08
Egz. 1		

SPIS ZAWARTOŚCI TOMU II

I. CZĘŚĆ OPISOWA

1.	INFORMACJE OGÓLNE	3
1.1.	PRZEDMIOT OPRACOWANIA	3
1.2.	ZAKRES OPRACOWANIA	3
2.	PODSTAWA OPRACOWANIA:.....	3
3.	UKŁAD KONSTRUKCYJNY OBIEKTU, SCHEMATY STATYCZNE, PRZYJĘTE OBCIĄŻENIA	3
	OBLICZENIA KONSTRUKCJI WYKONANO WG NORM:	3
3.1.	PRZYJĘTE OBCIĄŻENIA:	4
3.2.	PRZYJĘTE SCHEMATY STATYCZNE I OBCIĄŻENIA.	4
4.	PARAMETRY GEOTECHNICZNE GRUNTÓW, OPINIA GEOTECHNICZNA.	5
5.	POZIOM „±0,000”	7
6.	ROZWIĄZANIA KONSTRUKCYJNE I MATERIAŁOWE, PRZYJĘTE PRZEKROJE ELEMENTÓW KONSTRUKCYJNYCH BUDYNKU RYBACZÓWKI ..	7
6.1.	MATERIAŁY KONSTRUKCYJNE	7
6.2.	PRACE PRZYGOTOWAWCZE, PRACE ROZBIÓRKOWE.	8
6.3.	ROBOTY ZIEMNE	8
6.4.	PODBICIE PIECA CHŁEBOWEGO	9
6.5.	RENOWACJA POZOSTAŁYCH ŚCIAN OBWODOWYCH	9
6.6.	FUNDAMENTY	10
6.7.	ŚCIANY NADZIEMNIA	10
6.8.	ELEMENTY MONOLITYCZNE – BELKI, SŁUPY, WIEŃCE	10
6.9.	STROPY	10
6.10.	SCHODY	11
6.11.	KONSTRUKCJA DACHU	11
6.12.	KLASY ŚRODOWISKA, ZABEZPIECZENIA ANTYKOROZYJNE.	11
7.	ROZWIĄZANIA KONSTRUKCYJNE I MATERIAŁOWE, PRZYJĘTE PRZEKROJE ELEMENTÓW KONSTRUKCYJNYCH BUDYNKU STODOŁY	11
7.1.	MATERIAŁY KONSTRUKCYJNE	11
7.2.	PRACE PRZYGOTOWAWCZE, PRACE ROZBIÓRKOWE.	12
7.3.	ROBOTY ZIEMNE	12
7.4.	FUNDAMENTY	12
7.5.	ŚCIANY NADZIEMNIA	13
7.6.	ELEMENTY MONOLITYCZNE – RDZENIE, SŁUPY, WIEŃCE	13
7.7.	STROP TECHNICZNY	13
7.8.	KONSTRUKCJA DACHU	13
7.9.	KLASY ŚRODOWISKA, ZABEZPIECZENIA ANTYKOROZYJNE.	13
8.	INFORMACJE DOTYCZĄCE MAKSYMALNEJ GRUBOŚCI POKRYWY ŚNIEŻNEJ ZALEGAJĄCEJ NA DACHACH	14
9.	UWAGI KOŃCOWE	14
	UPRAWNIENIA I PRZYNALEŻNOŚĆ DO IZBY PROJEKTANTÓW	16

II. CZĘŚĆ RYSUNKOWA

lp.	nazwa rysunku	skala rysunku	nr rysunku	str.
1	BUDYNEK 1. RZUT FUNDAMENTÓW, SCHEMAT KONSTRUKCJI	1:100	K – 01	22
2	BUDYNEK 1, EL. PF-1, SF-1	1:100	K – 02	23
3	BUDYNEK 1, EL. SCF-1	1:100	K – 03	24
4	BUDYNEK 1, EL. SCF-1	1:100	K – 04	25
5	BUDYNEK 1, RZUT PARTERU, EL. S-1, S-2, W-1	1:100	K – 05	26
6	BUDYNEK 1, EL. PS-2, B-1, W-2	1:100	K – 06	27
7	BUDYNEK 1, RZUT PIĘTRA, NADPROŻA	1:100	K – 07	28
8	BUDYNEK 1, EL. SCH	1:100	K – 08	29
9	BUDYNEK 1, RZUT KONSTRUKCJI DACHU	1:100	K – 09	30
10	BUDYNEK 2, RZUT FUNDAMENTÓW, SCHEMAT KONSTRUKCJI	1:100	K – 10	31
11	BUDYNEK 2, EL. PF	1:100	K – 11	32
12	BUDYNEK 2, RZUT PARTERU, EL. R1, R2, R3, B1, B2	1:100	K – 12	33
13	BUDYNEK 2, EL. PS, W1	1:100	K – 13	34
14	BUDYNEK 2, RZUT KONSTRUKCJI DACHU, SCHEMAT KONSTRUKCJI	1:100	K – 14	35

1. Informacje ogólne

1.1. Przedmiot opracowania

Przedmiotem opracowania jest projekt wykonawczy w branży konstrukcyjnej budynków administracyjnych na Młyńskich Stawach - przebudowa i rozbudowa budynku rybacówki oraz rozbiorka i budowa budynku stodoły.

1.2. Zakres opracowania

Niniejsze opracowanie przedstawia TOM II Projekt konstrukcji. Stanowi on nierozłączną całość dokumentacji projektowej z pozostałymi opracowaniami.

2. Podstawa opracowania:

2.1. Umowa z inwestorem

2.2. Wytyczne inwestora

2.3. Dz.U.02.75.690 ROZPORZĄDZENIE MINISTRA INFRASTRUKTURY z dnia 12 kwietnia 2002r. w sprawie warunków technicznych, jakim powinny odpowiadać budynki i ich usytuowanie. (wraz z późniejszymi zmianami)

2.4. Dz.U.03.120.1126 - ROZPORZĄDZENIE MINISTRA INFRASTRUKTURY z dnia 23 czerwca 2003 r. w sprawie informacji dotyczącej bezpieczeństwa i ochrony zdrowia oraz planu bezpieczeństwa i ochrony zdrowia

2.5. Dz.U.12.0.463 ROZPORZĄDZENIE MINISTRA TRANSPORTU, BUDOWNICTWA I GOSPODARKI MORSKIEJ z dnia 27 kwietnia 2012r w sprawie ustalenia geotechnicznych warunków posadowienia obiektów budowlanych

2.6. Dz.U.12.0.462 ROZPORZĄDZENIE MINISTRA TRANSPORTU, BUDOWNICTWA I GOSPODARKI MORSKIEJ z dnia 27 kwietnia 2012r w sprawie szczegółowego zakresu i formy projektu budowlanego

3. Układ konstrukcyjny obiektu, schematy statyczne, przyjęte obciążenia

Obliczenia konstrukcji wykonano wg norm:

[N1]. PN-82/B-02000 „Obciążenia budowli. Zasady ustalania wartości”.

[N2]. PN-82/B-02003 „Obciążenia budowli. Obciążenia zmienne technologiczne. Podstawowe obciążenia technologiczne i montażowe”.

[N3]. PN-88/B-02014 „Obciążenia budowli. Obciążenie gruntem”.

[N4]. PN-82/B-02004 „Obciążenia budowli. Obciążenia zmienne technologiczne. Obciążenia pojazdami”.

[N5]. PN-80/B-02010 „Obciążenia w obliczeniach statycznych. Obciążenie śniegiem”.

[N6]. PN-80/B-02010/Az1:2006 „Obciążenia w obliczeniach statycznych. Obciążenie śniegiem”.

[N7]. PN-77/B-02011 „Obciążenia w obliczeniach statycznych. Obciążenie wiatrem”.

[N8]. PN-77/B-02011/Az1:2010 „Obciążenia w obliczeniach statycznych. Obciążenie wiatrem”.

[N9]. PN-B-03264:2002 „Konstrukcje betonowe, żelbetowe i sprężone. Obliczenia statyczne i projektowanie”.

[N10]. PN-B-03002:2007 „Konstrukcje murowe. Projektowanie i obliczanie”.

[N11]. PN-90/B-03200 „Konstrukcje stalowe. Obliczenia statyczne i projektowanie”.

[N12]. PN-B-03207:2002 „Konstrukcje stalowe. Konstrukcje z kształtowników i blach profilowanych na zimno. Projektowanie i wykonanie”.

[N13]. PN-81/B-03020 „Grunty budowlane. Posadowienie bezpośrednie budowli. Obliczenia statyczne i projektowanie”.

[N14]. Pakiet norm Eurokod

3.1. Przyjęte obciążenia:

3.1.1. Obciążenia środowiskowe:

- obciążenie śniegiem: 1 strefa śniegowa – schemat obciążenia wg części obliczeniowej.
- Obciążenie wiatrem: 1 strefa wiatrowa – schemat obciążenia wg części obliczeniowej.

3.1.2. Obciążenia użytkowe:

- dla pomieszczeń $g_k=2,5\text{kN/m}^2$,
- obciążenie zastępcze od ścianek działowych $1,20\text{kN/m}^2$;
- dla schodów: $g_k=4,0\text{kN/m}^2$;

3.1.3. Obciążenia stałe:

Dla przegród pionowych oraz poziomych – szczegółowo wg tabel w części obliczeniowej;

3.2. Przyjęte schematy statyczne i obciążenia.

3.2.1. Budynek nr 1

3.2.1.1. Dach

Konstrukcja drewniana – dach krokwiowo-jętkowy oparty za pośrednictwem murłaty bezpośrednio na wieńcu stropu. Zmiana kąta połaci głównej jako element drugorzędny.

Obciążenia:

- obciążenia stałe – ciężar własny;
- obciążenie zmienne – obciążenia środowiskowe.

3.2.2. Stropy.

Konstrukcja żelbetowa. Płyty żelbetowe krzyżowo-zbrojone oparte na ścianach i belkach.

- obciążenia stałe – ciężar własny oraz ciężar warstw konstrukcji stropu;
- obciążenia zmienne – obciążenie użytkowe, obciążenia od ścianek działowych;
- obciążenia środowiskowe (dla płyty poz. 0,0) – jako reakcje z dachu;

3.2.3. Schody, spocznik.

Biegi schodowe: konstrukcja żelbetowa – płyty monolityczne jednokierunkowo zbrojone.

- obciążenia stałe – ciężar własny oraz ciężar warstw konstrukcji;
- obciążenia zmienne – obciążenie użytkowe;

Spocznik: konstrukcja żelbetowa – płyta monolityczna oparta na 3 krawędziach krzyżowo zbrojona.

- obciążenia stałe – ciężar własny oraz ciężar warstw konstrukcji;
- obciążenia zmienne – obciążenie użytkowe;

3.2.4. Fundament.

Konstrukcja fundamentu w formie skrzyni fundamentowej, w skład której wchodzi płyta poz. 0,0, ścianki żelbetowe skrzyni, oraz płyta denna – fundamentowa.

Płyta górna – jak w p. 3.2.2.

Płyta fundamentowa oraz ściany/żebra – płyta/żebra na podłożu gruntowym, model Winklera.

Obliczenia sił wewnętrznych wg. modelu MES.

Obciążenia w formie reakcji ze stropów i ścian:

- obciążenia stałe – ciężar własny oraz ciężar warstw konstrukcji;
- obciążenia zmienne – obciążenia od ścianek, użytkowe i środowiskowe;

Założenia dotyczące posadowienia i konstrukcji skrzyni fundamentowej.

W związku z ciągłym użytkowaniem budynku, nie ma możliwości zweryfikowania głębokości posadowienia istniejących fundamentów. W obliczeniach przyjęto, że przestrzeń techniczna ma wysokość 1,5m (wstępnie w dokumentacji przyjęto 1,0m), a górna płyta skrzyni (strop poz. 0,0) wystaje poza obrys istniejących ścian wystaje poza obrys projektowanego żebra na 55cm (płyta nachodzi na ściany).

W przypadku innych warunków konieczna konsultacja z projektantem.

3.2.5. Budynek nr 2

3.2.5.1. Dach

Konstrukcja drewniana – dach krokwiowo-jętkowy oparty za pośrednictwem murłaty bezpośrednio na wieńcu ścian.

Obciążenia:

- obciążenia stałe – ciężar własny;
- obciążenie zmienne – obciążenia środowiskowe.

3.2.6. Strop poddasza nieużytkowego.

Konstrukcja żelbetowa. Płyta żelbetowa krzyżowo-zbrojona oparta na ścianach.

- obciążenia stałe – ciężar własny;
- obciążenia zmienne – obciążenie użytkowe, obciążenia od centrali wentylacyjnej;

3.2.7. Rdzenie ścian.

Konstrukcja żelbetowa – słupy monolityczne przejmujące siły rozpierające z dachu.

- obciążenia stałe – ciężar własny oraz ciężar warstw dachu;
- obciążenia zmienne – obciążenie środowiskowe z dachu i ścian;

3.2.8. Fundament.

Z uwagi na budowę w obrębie rozbieranego obiektu Konstrukcja fundamentu w formie płyty fundamentowej z obwodowym żebrzem, która posadowiona zostanie na wymianie gruntu. Wymiana gruntu konieczna jest z uwagi na rozbiórkę istniejącego budynku stodoły jak również na możliwość wystąpienia wody gruntowej. Wymianę gruntu przewiduje się do poziomu posadowienia istniejącej stodoły.

Płyta na podłożu gruntowym, model Winklera. Obliczenia sił wewnętrznych wg. modelu MES.

Obciążenia w formie reakcji ze stropów i ścian:

- obciążenia stałe – ciężar własny oraz ciężar warstw konstrukcji;
- obciążenia zmienne – obciążenia od ścianek, użytkowe i środowiskowe;

4. Parametry geotechniczne gruntów, opinia geotechniczna.

Analiza podłoża gruntowego na podstawie opracowania

Dla projektowanego obiektu w podłożu gruntowym można wyodrębnić następujące warstwy:

Wyciąg:

Warstwa I - to warstwa gleby o miąższości 0.3 – 0.35 [m] oraz gruntów nasypowych o miąższości od 0.6 – 0.8 [m] zalegających na powierzchni terenu. Grunty nasypowe zbudowane są z piasku, gleby, żwiru, okruszków cegły, drobnego tłucznia oraz części organicznych. Obecność gruntów nasypowych mineralnych, niejednorodnych stwierdzono w otworach nr 2 i nr 3.

Warstwa IIa - zbudowana jest z czwartorzędowych utworów ziarnistych w postaci piasku drobnego,

barwy jasno-żółto-szarej, szarej i szarożółtej, stanu technicznego średniozagęszczonego ($I_D=0.50$). Obecność tych utworów stwierdzono w otworze nr 1 w strefie głębokości 0.35 – 1.6 m.p.p.terenu oraz w otworze nr 4 w przedziale głębokości 1.5 – 2.0 m.p.p.terenu.

Warstwa IIb - tworzą ją czwartorzędowe utwory ziarniste w postaci piasku drobnego, barwy szarej, stanu technicznego zagęszczonego ($I_D=0.70$). Występowanie tych utworów ma charakter lokalny i ich obecność stwierdzono w otworze nr 2 w strefie głębokości 1.5 – 3.0 m.p.p.terenu oraz z otworze nr 4 w przedziale głębokości 4.5 – 5.0 m.p.p.terenu.

Warstwa IIc - to również utwory czwartorzędowe ziarniste zbudowane z piasku średniego, barwy żółto-szarej, ciemno-żółto-szarej i szaro-brązowej, stanu technicznego średniozagęszczonego ($I_D=0.50$). Utwory ziarniste tej warstwy udokumentowane zostały w otworach nr 2, nr 3 i nr 4 pod glebą i gruntem nasypowym i zalegają do głębokości 1.5 – 1.8 m.p.p.terenu. Warstwa w obrębie całej swej miąższości jest nawodniona, a lustro wody w niej występujące ma generalnie charakter swobodny. W archiwalnym otworze nr 1 obecność utworów tej warstwy stwierdzono w przedziale głębokości 3.5 – 5.0 m.p.p.terenu i do głębokości -5.0 m.p.p.terenu nie stwierdzono spągu utworów tej warstwy.

Warstwa IId - zbudowana jest również z utworów czwartorzędowych ziarnistych występujących pod postacią piasku średniego, barwy szarej i ciemno-szarej, stanu technicznego zagęszczonego ($I_D=0.70$). Utwory ziarniste tej warstwy udokumentowane zostały w otworze nr 1 w strefie głębokości 3.5 – 5.0 m.p.p.terenu oraz w otworze nr 2 w przedziale głębokości 3.0 – 4.0 m.p.p.terenu.

Warstwa IIe - tworzą ją czwartorzędowe utwory spoiste zbudowane z gliny piaszczystej oraz gliny pylasto-piaszczystej, barwy szarej, i szaro-brązowej, stanu technicznego plastycznego ($I_L=0.30$). Utwory spoiste tej warstwy udokumentowano w we wszystkich otworach. W otworze nr 1 w przedziale głębokości 1.6 – 3.5 m.p.p.terenu, w otworze nr 2 w przedziale głębokości 4.0 - 5.0 m.p.p.terenu, w otworze nr 3 w strefie głębokości 1.8 – 5.0 m.p.p.terenu oraz w otworze nr 4 w przedziale głębokości 2.0 – 4.5 m.p.p.terenu

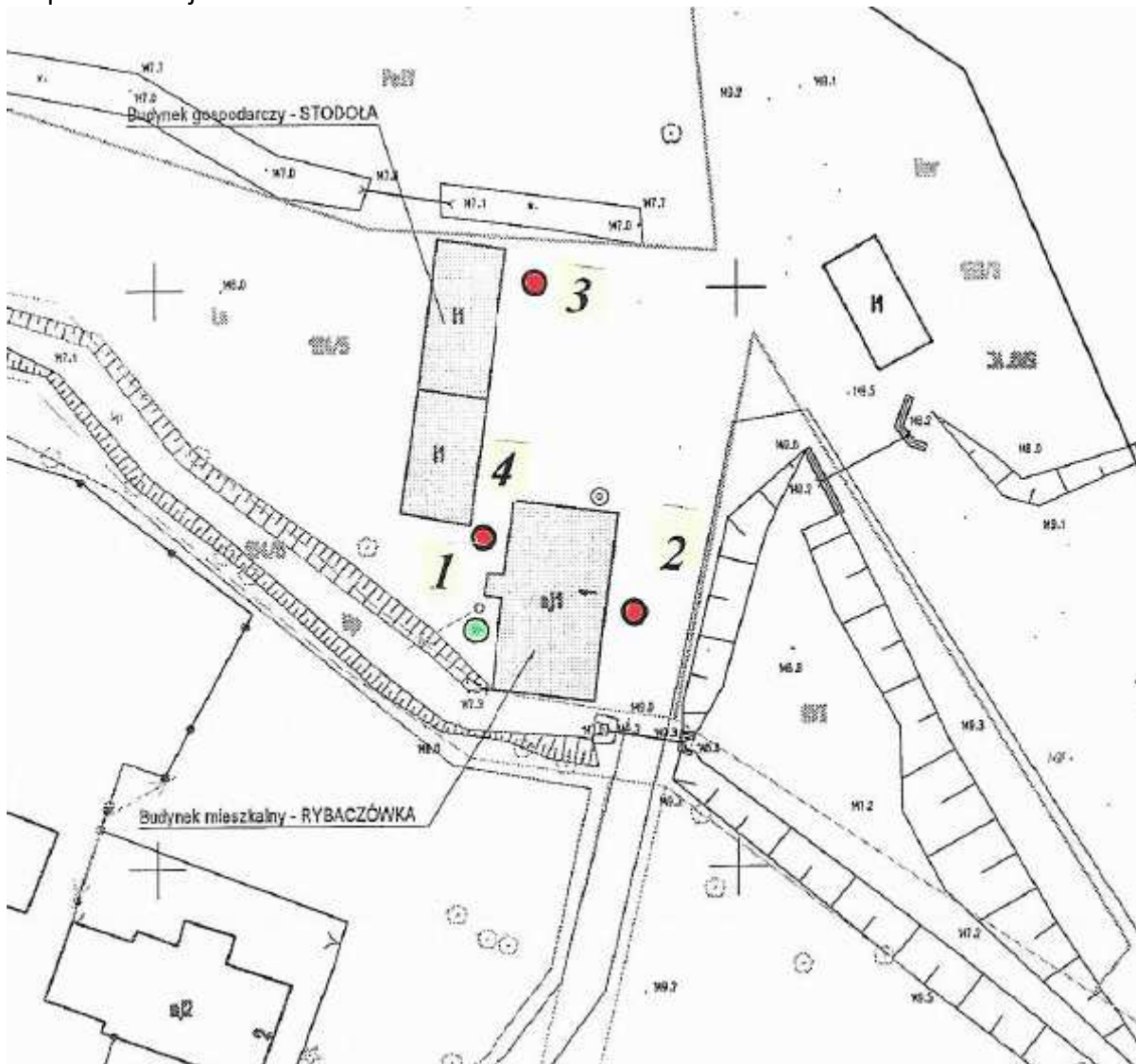
ZESTAWIENIE PARAMETRÓW GEOTECHNICZNYCH

Temat: Teren lokalizacji działki nr 164/5 w rejonie budynku „Rybackówki” Młyńskie Stawy 3 – Nowe Smarchowice, gm. Namysłów, pow. Namysłów, woj. opolskie

Objaśnienia geologiczne		PARAMETRY GEOTECHNICZNE																wg. PN-81/B-03020	
wartość charakterystyczna x^* współczynnik materiałowy γ^m wartość obliczeniowa x		* wartość ustalona metodą A																	
Profil stratygraficzny o-litologiczny	Opis geologiczno-geotekniczy stratygraficzny	Nr warstwy geotek.	Symbol gruntu wg. PN-86/B-02480	Symbol geologicznej konsolidacji	Stopień zagęszczenia I_D	Stopień plastyczności I_L	Wilgotność naturalna w_n [%]	Gęstość objętościowa $\rho_{s, \text{obj.}}$ [t/m ³]	Spójność c_u [kPa]	Kat. tarcia wewnętrznej $\sigma_{1, \text{int.}}$ [kPa]	Edometryczny moduł ścisłości $E_{s, \text{ed.}}$ [kPa]	Edometryczny moduł ścisłości $E_{s, \text{ed.}}$ [kPa]	Moduł okształcenia pierwotnego E_o [kPa]	Moduł okształcenia pierwotnego E_o [kPa]	Zawartość cz. organicznych [om. %]	Współczynnik filtrażu $k_{\text{fil.}}$ [m/s]	Współczyn. nośności N_b	Współczyn. nośności N_c	Współczyn. nośności N_d
Gb/NN	Gleba i nasypy niekontrolowane	Utw. wsp. I	Gb/NN																
Czwartorzęd Qpf	Pasek drobny	IIa	Pd		0.50	-	16	1.75	-	32	100 000		50 000				23.18	35.49	10.39
Czwartorzęd Qpf	Pasek drobny	IIb	Pd		0.70	-	22	2.00	-	35	150 000		80 000				33.30	46.12	16.96
Czwartorzęd Qpf	Pasek średni	IIc	Ps		0.50	-	22	2.00	-	35	150 000		50 000				33.30	46.12	16.96
Czwartorzęd Qpf	Pasek średni	IId	Pd		0.70	-	18	2.05	-	38	150 000		80 000				48.93	61.35	28.08
Czwartorzęd Qpf	Gлина piaszczysta, Gлина pylasto-piaszczysta,	IIe	Gp, Gnp,	„B”	-	0.30	21	2.05	20	19	25 000		12 000				5.80	13.93	1.24

mgr inż. Jan Gola
GEOLOG
upr. nr V-1345, VII-1244

Mapa lokalizacji odwiertów:



Dla projektowanej budowy **przyjęto I kategorię geotechniczną**, proste warunki gruntowe. Poziom wód gruntowych zależny od poziomu wód w okolicznych strumieniach, możliwy do obniżenia. Do głębokości posadowienia woda zalega w warstwie piasków.

5. Poziom „±0,000”

Zgodnie z dokumentacją architektoniczną.

6. Rozwiązania konstrukcyjne i materiałowe, przyjęte przekroje elementów konstrukcyjnych budynku nr 1

6.1. Materiały konstrukcyjne

- beton: C8/10 – podkład betonowy, C30/37 W8 – konstrukcja skrzyni fundamentowej (płyta dolna, ściany i płyta poz. 0,0), C20/25 – pozostała konstrukcja żelbetowa;
- stal zbrojeniowa: A-IIIN: B500SP;
- pustaki ceramiczne gr. 25cm klasy 20, do ścian nośnych.
- pustaki ceramiczne gr. 11,5cm do budowy ścian działowych wraz z systemowymi nadprożami ceramiczno-betonowymi;

- zaprawy zgodne z systemem pustaków ceramicznych;

6.2. Prace przygotowawcze, prace rozbiórkowe.

Przed przystąpieniem do prac budowlanych należy wykonać prace melioracyjne polegające na przekserowaniu wód w sąsiadujących z budową ciekach wodnych. Zgodnie z ustaleniami i informacjami uzyskanymi od Inwestora operacja taka jest możliwa, gdyż wszystkie sąsiadujące z budową cieki posiadają urządzenia wodne zapewniające możliwość ich zamykania, osuszania czy skierowania w inne miejsce. Osuszenie przyległych cieków jest konieczne przez cały okres prowadzenia prac.

Prace rozbiórkowe związane z rozbiórka poddasza i parteru budynku rybacówki prowadzić ręcznie z użyciem elektronarzędzi. Niedopuszczalne jest burzenie dużych fragmentów ścian, czy używanie ciężkiego sprzętu rozbiórkowego.

Do pozostawienia po pracach rozbiórkowych należy zachować zewnętrzne ściany fundamentowe i ich fundamenty, jako elementy zabudowy historycznej.

Istniejące posadzki i podkłady pod posadzką należy rozebrać. Całość prac wykonywać wyłącznie ręcznie do poziomu posadowienia skrzyni. Równolegle do wybierania gruzu i gruntu z przestrzeni wewnętrznej obrysu budynku rybacówki, należy również odstąpić ściany po zewnętrznej stronie.

Istniejący piec chlebowy należy pozostawić do zachowania. Na czas budowy obiektu należy rozebrać komin pieca do poziomu stropu w celu uniknięcia ewentualnego braku stateczności komina. Po wykonaniu robót komin odbudować.

6.3. Roboty ziemne

6.3.1. Wykopy.

Wykopy wokół budynku oraz wewnątrz prowadzić ręcznie. Wykopy prowadzić w taki sposób aby poziom gruntu był równy po stronie zewnętrznej i wewnętrznej muru.

W zależności od zastanej po rozbiórce sytuacji na dnie wykopu przewiduje się wykonać podbudowę z kruszywa łamanego 31-63mm gr. 2x30cm=60cm o zagęszczeniu $I_s > 0,97$. Wyniki potwierdzić badaniami. Na tak przygotowanym podłożu gruntowym wykonać warstwę chudego betonu gr. 10cm – beton C8/10. Na chudym betonie wykonać warstwę izolacji – 2x papa termozgrzewalna wywinięta na istniejące ściany.

Na czas prowadzenia robót ziemnych należy zastosować się do następujących zasad:

- wykonać prace opisane w p. 6.2.
- roboty ziemne należy wykonywać w okresach o stosunkowo małym nasileniu opadów atmosferycznych;
- wykonać obwodowy rów w wykopie wraz ze studniami odwadniającymi;
- chronić wykopy przed zalaniem wodami atmosferycznymi, powierzchniowymi (wody opadowe odprowadzić na bezpieczną odległość od wykopu), podczas robót ziemnych nie dopuszczać do przemarzania gruntów;
- zbierającą się wodę na bieżąco odprowadzać na zewnątrz;
- unikać pracy ciężkiego sprzętu o działaniu wibracyjnym w wykopie;

Całość robót fundamentowych prowadzić w możliwie krótkim czasie (dostosować odpowiednią liczbę pracowników, aby prace wykonać jak najszybciej).

6.3.2. Zasyпки.

Zasypkę fundamentów wykonać niezwłocznie po wykonaniu prac fundamentowych. Zasypkę wykonać z gruntu piaszczystego, z zagęszczeniem do $I_s > 0,97$. Wyniki potwierdzić badaniami.

W okresie prowadzenia robót ziemnych prowadzić nadzór geologiczny.

6.4. Podbicie pieca chlebowego

Pod istniejącym piecem należy wykonać podbicie do głębokości równej dna wykopu.

Roboty związane z wykonaniem podbicia należy wykonywać z zachowaniem następujących zasad:

- Całość robót prowadzić pod zadaszeniem. Wykopy muszą być osłonięte przed opadami atmosferycznymi oraz przed ewentualnym zalewaniem przez wodę powierzchniową.
- Rozważyć wykonanie podbicia przed rozbiórką dachu rybacówki.
- Przed wykonaniem podbicia całość trzonu pieca w możliwie najniższym poziomie spiąć stalową obejmą spinającą;
- Podczas prowadzenia robót:
 - o Prace wykonywać pod stałym nadzorem osoby posiadającej uprawnienia budowlane. Osoba odpowiedzialna winna wykonywać wpisy do dziennika budowy dotyczące postępu wykonywania etapów podbicia.
 - o Bezwzględnie przestrzegać podanej na rysunkach wykonawczych kolejności wykonywania podbicia.
 - o Grunt wybierać ręcznie.
 - o Brygady robocze należy dobierać ilościowo w taki sposób, aby roboty związane z wykonaniem jednego odcinka (wykop, ułożenie deskowania, betonowanie) były wykonane w jednym dniu.
 - o Rozkop dla danego odcinka wykonywać o minimalnej szerokości;
 - o Szerokości odcinków 50cm;
- Po wykonaniu całości robót związanych z podbiciem niezwłocznie wykonać prace związane ze skrzynią fundamentową;
- W przypadku stwierdzenia powstawania uszkodzeń pieca podczas prowadzenia prac, roboty przerwać, obiekt zabezpieczyć i skonsultować z projektantem.

Do wykonywania konstrukcji podbicia należy stosować beton C30/37 W-8 z dodatkami przyspieszającymi wiązanie oraz ze zbrojeniem rozproszonym polimerowym, o konsystencji umożliwiającej całkowite wypełnienie porów. W deskowaniu mieszankę betonową należy zawibrować tak, aby wypełniła wszystkie wolne pory.

Po wykonaniu całości podbicia ław niezwłocznie wykonać warstwę chudego betonu płyty fundamentowej

6.5. Renowacja pozostałych ścian obwodowych

Po osuszeniu terenu i odsłonięciu całości istniejących ścian zakładanych do pozostawienia należy:

- Całość oczyścić, zmyć, usunąć zabrudzenia, osuszyć (osłaniać folią);
- Wykonać wszelkie naprawy ewentualnych spękań ścian z użyciem np. technologii prętów HELIBAR (lub innych systemów);
- Wypełnić wszelkie ubytki w spoinach w razie potrzeby wykonać lokalne przemurowania ceglami z odzysku zachowując wątek ceglany;

- Od strony wewnętrznej wykonać izolację szlamową ciężką i połączyć z papą termozgrzewalną chudego betonu;
- Od strony zewnętrznej wykonać izolację ciężką szlamową – miejscach niewidocznych. W miejscach widocznych zastosować izolację np. z żywic przezroczystych lub w innej technologii szczelnej i przezroczystej.
- Na zwieńczeniu ściany, pod projektowaną płytą poz. 0,0 ułożyć przekładkę 2 warstw papy.

Wszystkie izolacje ciężkie poziome i pionowe wykonać z odpowiednimi zakładami. Połączenia izolacji pionowej i poziomej uciąglić. Stosować rozwiązania systemowe i zalecenia wybranych producentów izolacji.

6.6. Fundamenty

Skrzynia fundamentowa – płyta denna 300mm, ściany gr. 250mm, płyta górna (poz. 0.0.) 180mm. Zbrojenie z prętów $\varnothing 16$, i $\varnothing 12$. W płycie wykonać obniżenie pod rzapie do ewentualnego odwodnienia. Styk płyty dennej i ścian uszczelnić blachą uszczelniającą w technologii szczelnej wanny.

W wycenie należy doliczyć koszt deskowania płyty górnej w utrudnionych warunkach rozdeskowania. Proponuje się wykorzystanie deskowania tradycyjnego.

W miejscu zadaszenia wejścia – cokoły fundamentowe 500x500x250 ze słupem 250x250, posadowienie na gruncie rodzimym – piasek warstwy IIc.

Beton C30/37 W8, otulina c=50, 40, 20mm.

6.7. Ściany nadziemne

6.7.1. Ściany konstrukcyjne

Ściany nadziemne wykonać z pustaków ceramicznych kl. 20 na zaprawie zwykłej gr. 25cm. W ścianach zewnętrznych pierwszą warstwę wykonać z pustaków termoizolacyjnych (pustak z wypełnieniem styropianem lub PIR). W miejscach wskazanych w części rysunkowej nadproża prefabrykowane wykonać jako nadproża systemowe ceramiczno – betonowe wg wybranego producenta pustaków ceramicznych.

6.7.2. Ściany działowe

Ściany działowe 11,5cm wykonać w systemie ścian nośnych. Połączenia ze ścianami nośnymi w formie strzępi i pełnego wiązania murarskiego. Ścianki działowe wykonać również na zaprawie zwykłej aby dopasować wysokości do wysokości pustaków ścian nośnych.

Nadproża ścian działowych – nadproża ceramiczno betonowe wg systemu murowego.

6.8. Elementy monolityczne – belki, słupy, wieńce

Geometria i wielkości przekrojów poprzecznych belek i słupów wykonać w oparciu o część rysunkową.

Pod słupami w osi 1-1 wykonać żelbetowy wieniec w poziomie parapetu 250x250.

Całość konstrukcji zbroić prętami $\varnothing 12$ i strzemionami $\varnothing 6$.

W poziomie stropu +3,32 wykonać na wszystkich ścianach nośnych wieniec obwodowy 250x250. Całość zbroić prętami podłużnymi 4 $\varnothing 12$ i strzemionami $\varnothing 6/200$.

Zbrojenie z prętów ze stali A-IIIIN. Beton C20/25. Otulina c=20mm.

6.9. Stropy

Stropy poz. 0,0m i +3,32m gr. 180. Zbrojenie stropu 0,0m z prętów $\varnothing 12$. Zbrojenie stropu 0,0m z prętów $\varnothing 10$.

Zbrojenie z prętów ze stali A-IIIN. Beton C20/25.

6.10. Schody

Płytowe gr. 150 bieg i spocznik. Zbrojenie z prętów $\varnothing 10$.

Zbrojenie z prętów ze stali A-IIIN. Beton C20/25.

6.11. Konstrukcja dachu

Murłaty kotwić szpilkami M12 osadzonymi w wieńcu, rozstaw co 1,5m max. Murłaty 140x140mm.

Krokwie w rozstawie podstawowym co 80cm 100x220mm. Jętki 100x220. W celu wykształtowania zmiany kąta nachylenia połaci dachowej przy okapie, na murłacie należy ustawić słupki 140x140 podtrzymujące krokwie połacie okapowej – krokwie te skrócić z krokwią główną.

Drewno lite klasy C24.

Drewno przeznaczone na konstrukcję budynku winno spełniać wymogi wytrzymałościowe zgodnie z obowiązującymi normami. Drewno winno być suszone komorowo w temperaturze 65-105°C, o wilgotności maksimum 18%.

6.12. Klasy środowiska, zabezpieczenia antykorozyjne.

6.12.1. Konstrukcje monolityczne

Zgodnie z [N9] przyjęto klasy środowiska:

XC4 – skrzynia fundamentowa – beton C30/37 W8;

XC1 – elementy powyżej skrzyni fundamentowej, beton C20/25;

Otulina zbrojenia: c=50mm - fundamenty, c=20mm – pozostałe elementy.

6.12.2. Konstrukcje murowe

Zgodnie z [N10] klasa środowiska dla konstrukcji murowych wewnątrz budynku: MX1.

Kategoria wykonania robót: A.

Kategoria elementów murowych: I

6.12.3. Konstrukcje z drewna

Drewno powinno być bez śladów kory, zarobaczenia, sinizny i zgnilizny, pozbawione dużej ilości sęków, pęknięć, krzywizny i wichrowatości. Drewno zabezpieczyć przed działaniem ognia, grzybów i owadów.

Zgodnie z [N13] klasa użytkowania: 2, elementy na zewnątrz – zadaszenie, klasa: 3.

7. Rozwiązania konstrukcyjne i materiałowe, przyjęte przekroje elementów konstrukcyjnych budynku nr 2

7.1. Materiały konstrukcyjne

- beton: C8/10 – podkład betonowy, C30/37 W8 – konstrukcja płyty fundamentowej (płyta + żebra), C20/25 – pozostała konstrukcja żelbetowa;
- stal zbrojeniowa: A-IIIN: B500SP;
- pustaki ceramiczne gr. 25cm klasy 20, do ścian nośnych.
- pustaki ceramiczne gr. 11,5cm do budowy ścian działowych wraz z systemowymi nadprożami ceramiczno-betonowymi;
- zaprawy zgodne z systemem pustaków ceramicznych;

7.2. Prace przygotowawcze, prace rozbiórkowe.

Przed przystąpieniem do prac budowlanych należy wykonać prace melioracyjne polegające na przekserowaniu wód w sąsiadujących z budową ciekach wodnych. Zgodnie z ustaleniami i informacjami uzyskanymi od Inwestora operacja taka jest możliwa, gdyż wszystkie sąsiadujące z budową cieki posiadają urządzenia wodne zapewniające możliwość ich zamykania, osuszania czy skierowania w inne miejsce. Osuszenie przyległych cieków jest konieczne przez cały okres prowadzenia prac.

Prace rozbiórkowe związane z rozbiórką budynku stodoły można prowadzić mechanicznie lub ręcznie z użyciem elektronarzędzi. Obiekt należy rozebrać wraz z fundamentami kolidującymi z nową zabudową. Powstały dół po rozbiórce budynku należy połączyć z wykopem pod fundament nowej stodoły.

7.3. Roboty ziemne

7.3.1. Wykopy.

Wykopy w obrębie nowej zabudowy można prowadzić mechanicznie.

W miejsce dołu po rozbiórce należy zasypać kruszywem łamanym lub otoczkowym i zagęścić do $I_s > 0,97$ do poziomu podbudowy. Pod całością obiektu na dnie wykopu przewiduje się wykonać podbudowę z kruszywa łamanego 31-63mm gr. $2 \times 25\text{cm} = 50\text{cm}$ i $3 \times 25\text{cm} = 75\text{cm}$ o zagęszczeniu $I_s > 0,97$. Wyniki potwierdzić badaniami. Na tak przygotowanym podłożu gruntowym wykonać warstwę chudego betonu gr. 10cm – beton C8/10. Na chudym betonie wykonać warstwę izolacji – 2x papa termozgrzewalna.

Na czas prowadzenia robót ziemnych należy zastosować się do następujących zasad:

- wykonać prace opisane w p. 7.2.
- roboty ziemne należy wykonywać w okresach o stosunkowo małym nasileniu opadów atmosferycznych;
- wykonać obwodowy rów w wykopie wraz ze studniami odwadniającymi;
- chronić wykopy przed zalaniem wodami atmosferycznymi, powierzchniowymi (wody opadowe odprowadzić na bezpieczną odległość od wykopu), podczas robót ziemnych nie dopuszczać do przemarzania gruntów;
- zbierającą się wodę na bieżąco odprowadzać na zewnątrz;
- unikać pracy ciężkiego sprzętu o działaniu wibracyjnym w wykopie;

Całość robót fundamentowych prowadzić w możliwie krótkim czasie (dostosować odpowiednią liczbę pracowników, aby prace wykonać jak najszybciej).

7.3.2. Zasyпки.

Zasypkę fundamentów wykonać niezwłocznie po wykonaniu prac fundamentowych. Zasypkę wykonać z gruntu piaszczystego, z zagęszczeniem do $I_s > 0,97$. Wyniki potwierdzić badaniami.

W okresie prowadzenia robót ziemnych prowadzić nadzór geologiczny.

7.4. Fundamenty

Płyta fundamentowa gr. 250mm, wraz z żebrami obwodowymi 500x500mm połączonym z płytą skosem 1:2. Zbrojenie z prętów $\varnothing 16$, i $\varnothing 12$. Beton C30/37 W8, otulina $c=50\text{mm}$, $c=20\text{mm}$.

7.5. Ściany nadziemnia

7.5.1. Ściany konstrukcyjne

Ściany nadziemnia wykonać z pustaków ceramicznych kl. 20 na zaprawie zwykłej gr. 25cm. W ścianach zewnętrznych pierwszą warstwę wykonać z pustaków termoizolacyjnych (pustak z wypełnieniem styropianem lub PIR). W miejscach wskazanych w części rysunkowej nadproża prefabrykowane wykonać jako nadproża systemowe ceramiczno – betonowe wg wybranego producenta pustaków ceramicznych.

7.5.2. Ściany działowe

Ściany działowe 11,5cm wykonać w systemie ścian nośnych. Połączenia ze ścianami nośnymi w formie strzępi i pełnego wiązania murarskiego. Ścianki działowe wykonać również na zaprawie zwykłej aby dopasować wysokości do wysokości pustaków ścian nośnych.

Nadproża ścian działowych – nadproża ceramiczno betonowe wg systemu murowego.

7.6. Elementy monolityczne – rdzenie, słupy, wieńce

Geometria i wielkości przekrojów poprzecznych belek i rdzeni wykonać w oparciu o część rysunkową.

Całość konstrukcji zbroić prętami $\varnothing 12$, $\varnothing 16$ i strzemionami $\varnothing 6$.

Na wszystkich ścianach nośnych wykonać wieńiec obwodowy 250x250. Całość zbroić prętami podłużnymi 4 $\varnothing 12$ i strzemionami $\varnothing 6/200$.

Zbrojenie z prętów ze stali A-IIIN. Beton C20/25. Otulina c=20mm.

7.7. Strop przestrzeni technicznej

Strop przeznaczony wyłącznie jako wydzielenie przestrzeni do usytuowania w przyszłości centrali wentylacyjnej. Grubość płyty 150mm.

Zbrojenie stropu z prętów $\varnothing 10$.

Zbrojenie z prętów ze stali A-IIIN. Beton C20/25.

Uwaga: strop nie jest wykończony warstwami posadzki. Maksymalne obciążenie od urządzenia – centrali wentylacyjnej, 200kg, rozłożone na powierzchni 2,0x2,0m.

7.8. Konstrukcja dachu

Murłaty kotwić szpilkami M12 osadzonymi w wieńcu, rozstaw co 1,5m max. Murłaty 140x140mm.

Krokwie w rozstawie podstawowym co 80cm 100x200mm. Jętki 100x200. Drewno lite klasy C24. Drewno przeznaczone na konstrukcję budynku winno spełniać wymogi wytrzymałościowe zgodnie z obowiązującymi normami. Drewno winno być suszone komorowo w temperaturze 65-105°C, o wilgotności maksimum 18%.

7.9. Klasy środowiska, zabezpieczenia antykorozyjne.

7.9.1. Konstrukcje monolityczne

Zgodnie z [N9] przyjęto klasy środowiska:

XC4 – płyta fundamentowa – beton C30/37 W8;

XC1 – elementy powyżej skrzyni fundamentowej, beton C20/25;

Otulina zbrojenia: c=50mm - fundamenty, c=20mm – pozostałe elementy.

7.9.2. Konstrukcje murowe

Zgodnie z [N10] klasa środowiska dla konstrukcji murowych wewnątrz budynku: MX1.

Kategoria wykonania robót: A.

Kategoria elementów murowych: I

7.9.3. Konstrukcje z drewna

Drewno powinno być bez śladów kory, zarobaczenia, sinizny i zgnilizny, pozbawione dużej ilości sęków, pęknięć, krzywizny i wichrowatości. Drewno zabezpieczyć przed działaniem ognia, grzybów i owadów.

Zgodnie z [N13] klasa użytkowania: 2.

8. Informacje dotyczące maksymalnej grubości pokrywy śnieżnej zalegającej na dachach.

Obiekty zlokalizowane są w I strefie obciążenia śniegiem wg [5,6]. Dla przyjęcia maksymalnej grubości pokrywy śnieżnej zalegającej na dachach przyjęto obciążenie charakterystyczne dla obiektów $q_k=0.672\text{kN/m}^2$.

Przyjmuje się dopuszczalne wartości grubości pokrywy śnieżnej zalegającej na dachu obiektu w zależności od charakteru pokrywy śnieżnej:

- | | |
|---|-------------------------------|
| - śnieg osiadły (kilka godzin lub dni po opadach) | $Q=2.0\text{kN/m}^3$: 0.30m; |
| - stary (kilka dni tygodni lub miesięcy po opadach) | $Q=3.5\text{kN/m}^3$: 0.18m; |
| - mokry | $Q=4.0\text{kN/m}^3$: 0.15m; |
| - zlodowaciały | $Q=7.0\text{kN/m}^3$: 0.08m; |

UWAGI:

- ciężar objętościowy śniegu ulega zmianom, zwykle rośnie z czasem zalegania.
- grubości warstw śniegu należy mierzyć na dachu obiektu, nie na poziomie terenu.
- prace związane z odśnieżaniem dachów i wsporników prowadzić ze szczególną ostrożnością tak, aby nie uszkodzić instalacji zamocowanych na dachu oraz poszycia dachu.
- w części dachu budynków mogą tworzyć się „worki śnieżne” – przyrost warstwy śniegu w tym miejscu może być trzykrotnie większy, stąd konieczność odśnieżania w tych miejscach może okazać się częstsza.
- w przypadku nieusunięcia warstwy śniegu po ustaniu opadów (ponieważ nie przekroczone zostały wartości dopuszczalne), a wystąpienia kolejnych opadów, właściciel powinien zinterpolować odpowiednie wartości tak, aby łączny ciężar zalegającego śniegu nie przekroczył wartości $q_k=0.672\text{kN/m}^2$.
- w przypadku przekroczenia dopuszczalnych wartości pokrywy śnieżnej zalegającej na dachu właściciel obiektu ma niezwłocznie wdrożyć procedury związane z usunięciem śniegu z dachów.
- prace związane z odśnieżaniem dachu należy wykonywać zgodnie z przepisami BHP.

9. Uwagi końcowe

- niniejsze opracowanie jest integralną częścią wielotomowej dokumentacji projektowej – wszelkie rozwiązania należy rozpatrywać z uwzględnieniem wszystkich pozostałych tomów dokumentacji;
- ewentualne propozycje zmian należy przed ich realizacją uzgodnić z biurem projektowym;
- prace budowlane prowadzić zgodnie z przepisami BHP, a w szczególności z zawartymi w rozporządzeniu Ministra Infrastruktury z dnia 06.02.2003 w sprawie bezpieczeństwa i higieny pracy podczas wykonywania robót budowlanych (Dz. U. z 2003 r. Nr 47 poz. 401) i sztuką budowlaną;
- przy zastosowaniu materiałów i technologii należy ściśle stosować się do zaleceń producentów;
- przed zamówieniem materiałów całość wymiarów i zestawień sprawdzić ze stanem

faktycznym;

- **wszystkie nazwy własne użyte w projekcie należy traktować jako przykładowe, można zastosować materiały równoważne (materiały nie mogą mieć niższych parametrów niż wskazane w dokumentacji). Wymienione materiały w dokumentacji nie są obligatoryjne do zastosowania.**

UPRAWNIENIA I PRZYNALEŻNOŚĆ DO IZBY PROJEKTANTÓW



SLK/OKK/7131.7132/2050/08

Katowice, dnia 30 maja 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.), art. 13 ust. 1 pkt. 1 i 2 i ust. 2, art. 14 ust. 1 pkt. 2 ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. Prawo budowlane (Dz.U. z 2006 r. Nr 156, poz. 1118 z późn. zm.) oraz § 11 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.) w związku z art. 104 Kodeksu postępowania administracyjnego (Dz.U. z 2000 r. Nr 98, poz. 1071 z późn. zm.)

Okręgowa Komisja Kwalifikacyjna Śl.OIIB n a d a j e

Panu(i) Krzysztofowi Siodmok
Mgr inż. budownictwa
ur. dnia 12 maja 1979 w Rydułtowach

UPRAWNIENIA BUDOWLANE numer ewidencyjny SLK/2050/PWOK/08

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

UZASADNIENIE

Okręgowa Komisja Kwalifikacyjna Śląskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa w Katowicach na podstawie protokołów z postępowania kwalifikacyjnego oraz z przeprowadzonego egzaminu, stwierdziła, że Pan(i) **Krzysztof Siodmok** posiada wymagane prawem: wykształcenie i praktykę zawodową oraz uzyskał(a) pozytywny wynik egzaminu - konieczne do uzyskania uprawnień budowlanych **do projektowania i kierowania robotami budowlanymi bez ograniczeń** w specjalności **konstrukcyjno - budowlanej**.

Szczegółowy zakres uprawnień jest określony na odwołanie niniejszej decyzji.

Pouczenie

1. Zgodnie z art. 12 ust. 7 w/w ustawy Prawo budowlane – podstawę 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 Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej Śl.OIIB w Katowicach w terminie 14 dni od dnia jej doręczenia.

Otrzymują:

1. Pan(i) Krzysztof Siodmok
Szpaków 8
44-280 Rydułtowy
2. Okręgowa Rada Izby
3. Główny Inspektor
Nadzoru Budowlanego
4. a/a.



Skład orzekający OKK

1.
Mgr inż. Zbigniew Dzierżewicz
2.
Mgr inż. Bolesław Jurkiewicz
3.
Mgr inż. Tadeusz Lipiński


z a k r e s:

Na podstawie art. 12 ust. 1 pkt 1,2 i art. 13 ust. 3 i 4 Prawa budowlanego w związku z § 17 ust. 1 rozporządzenia Ministra Transportu i Budownictwa z dnia 28 kwietnia 2006 r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie **Pan(i) Krzysztof Siodmok** jest uprawniony(a) w specjalności **konstrukcyjno - budowlanej** do:

- projektowania obiektu budowlanego w zakresie sporządzania projektu architektoniczno - budowlanego, w odniesieniu do konstrukcji obiektu,
- sprawdzania projektów budowlanych i sprawowania nadzoru autorskiego,
- kierowania robotami budowlanymi w odniesieniu do konstrukcji obiektu oraz architektury obiektu,
- 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 § 15 rozporządzenia Ministra Transportu i Budownictwa z dnia 28 kwietnia 2006 r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie, - niniejsze uprawnienia uprawniają do sporządzania projektu zagospodarowania działki lub terenu w zakresie w/w specjalności.

PRZEWODNICZĄCY
OKRĘGOWEJ KOMISJI KWALIFIKACYJNEJ
ŚLĄSKIEJ OKRĘGOWEJ IZBY INŻYNIERÓW BUDOWNICTWA

mgr inż. Zbigniew Dzierżewicz



Ś L Ą S K A
O K R Ę G O W 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

SLK/OKK/7131.7132/2051/08

Katowice, dnia 30 maja 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.), art. 13 ust. 1 pkt. 1 i 2 i ust. 2, art. 14 ust. 1 pkt. 2 ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. Prawo budowlane (Dz.U. z 2006 r. Nr 156, poz. 1118 z późn. zm.) oraz § 11 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.) w związku z art. 104 Kodeksu postępowania administracyjnego (Dz.U. z 2000 r. Nr 98, poz. 1071 z późn. zm.)

Okręgowa Komisja Kwalifikacyjna Śl.OIIB n a d a j e

Panu(i) Karolinie Matuszek - Siodmok

Mgr inż. budownictwa
ur. dnia 25 listopada 1980 w Knurowie

UPRAWNIENIA BUDOWLANE numer ewidencyjny SLK/2051/PWOK/08

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

UZASADNIENIE

Okręgowa Komisja Kwalifikacyjna Śląskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa w Katowicach na podstawie protokołów z postępowania kwalifikacyjnego oraz z przeprowadzonego egzaminu, stwierdziła, że Pan(i) **Karolina Matuszek - Siodmok** posiada wymagane prawem: wykształcenie i praktykę zawodową oraz uzyskał(a) pozytywny wynik egzaminu - konieczne do uzyskania uprawnień budowlanych **do projektowania i kierowania robotami budowlanymi bez ograniczeń** w specjalności **konstrukcyjno - budowlanej**.

Szczegółowy zakres uprawnień jest określony na odwrocie niniejszej decyzji.

Pouczenie

1. Zgodnie z art. 12 ust. 7 w/w ustawy Prawo budowlane – podstawę 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 Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej Śl.OIIB w Katowicach w terminie 14 dni od dnia jej doręczenia.

Otrzymują:

1. Pan(i) Karolina Matuszek - Siodmok
Rybnicka 46
44-193 Knurów
2. Okręgowa Rada Izby
3. Główny Inspektor
Nadzoru Budowlanego
4. a/a.



Skład orzekający OKK

1.
Mgr inż. Zbigniew Dzierżewicz
2.
Mgr inż. Bolesław Jurkiewicz
3.
Mgr inż. Tadeusz Lipiński

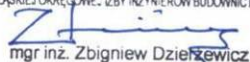
z a k r e s:

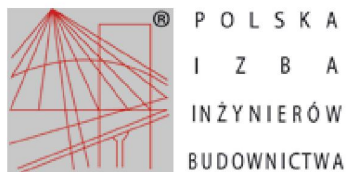
Na podstawie art. 12 ust. 1 pkt 1,2 i art. 13 ust. 3 i 4 Prawa budowlanego w związku z § 17 ust. 1 rozporządzenia Ministra Transportu i Budownictwa z dnia 28 kwietnia 2006 r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie **Pan(i) Karolina Matuszek - Siodmok** jest uprawniony(a) w specjalności **konstrukcyjno - budowlanej** do:

- projektowania obiektu budowlanego w zakresie sporządzania projektu architektoniczno - budowlanego, w odniesieniu do konstrukcji obiektu,
- sprawdzania projektów budowlanych i sprawowania nadzoru autorskiego,
- kierowania robotami budowlanymi w odniesieniu do konstrukcji obiektu oraz architektury obiektu,
- 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 § 15 rozporządzenia Ministra Transportu i Budownictwa z dnia 28 kwietnia 2006 r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie, - niniejsze uprawnienia uprawniają do sporządzania projektu zagospodarowania działki lub terenu w zakresie w/w specjalności.

PRZEWODNICZĄCY
OKRĘGOWEJ KOMISJI KWALIFIKACYJNEJ
ŚLĄSKIEJ OKRĘGOWEJ IZBY INŻYNIERÓW BUDOWNICTWA

mgr inż. Zbigniew Dziekiewicz



Zaświadczenie

o numerze weryfikacyjnym:

SLK-Z2T-UM3-SNC *

Pan Krzysztof Siodmok o numerze ewidencyjnym SLK/BO/5774/08
adres zamieszkania ul. Szpaków 8, 44-280 Rydułtowy
jest członkiem Śląskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa i posiada wymagane
ubezpieczenie od odpowiedzialności cywilnej.
Niniejsze zaświadczenie jest ważne do dnia 2020-09-30.

Zaświadczenie zostało wygenerowane elektronicznie i opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym
weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu w dniu 2019-09-09 roku przez:

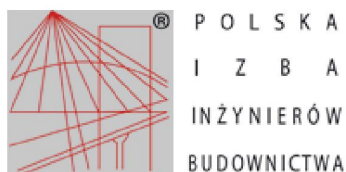
Roman Karwowski, Przewodniczący Rady Śląskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa.

(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.



\



Zaświadczenie

o numerze weryfikacyjnym:

SLK-V4U-UQN-2J4 *

Pani Karolina Matuszek - Siodmok o numerze ewidencyjnym SLK/BO/5775/08
adres zamieszkania ul. Rybnicka 46, 44-193 Knurów
jest członkiem Śląskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa i posiada wymagane
ubezpieczenie od odpowiedzialności cywilnej.
Niniejsze zaświadczenie jest ważne do dnia 2020-09-30.

Zaświadczenie zostało wygenerowane elektronicznie i opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym
weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu w dniu 2019-09-09 roku przez:

Roman Karwowski, Przewodniczący Rady Śląskiej 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.

