



ZAKŁAD USŁUG TECHNICZNYCH
80-541 Gdańsk; ul. Bliska 1b 5



e-mail

502-52-18-36

pracowniazut@gmail.com



ZAKŁAD USŁUG TECHNICZNYCH

ul. Bliska 1B/5
80-541 Gdańsk Nowy Port

nazwa jednostki projektowania	Zakład Usług Technicznych ul. Bliska 1B/5 80-541 Gdańsk	tel.	58 342 19 31 502 52 18
		e-mail	pracowniazut@gmail.com

rodzaj opracowania nazwa i adres obiektu	<div>PROJEKT TECHNICZNY</div> <div>Budowa hali magazynowej na potrzeby OLiOC wraz z placem manewrowym</div> <div>ul. Krzemowa 4 , 81-557 Gdynia</div>		
kategoria	XVIII		
lokalizacja	miejsowość nr ewid. działki jednostka ewid.	GDYNIA nr 265/2, 266/2 OB.EW. 0027 226201_1	
branża	KONSTRUKCJA		
inwestor, adres inwestora	Komenda Miejska Państwowej Straży Pożarnej w Gdyni ul. Władysława IV 12/14 81-353 Gdynia		

Opracowanie funkcja	imię, nazwisko NR UPRAWNIEŃ	Data	Podpis
Projektant konstrukcji główny projektant	mgr inż. Marcin Gzieło nr upr.: WKP/0181/PWOK/05 w specjalności konstrukcyjno-budowlanej	11.2025	
sprawdzający konstrukcja	mgr inż. Dariusz Siwczak nr upr.: WKP/0015/POOK/16 w specjalności konstrukcyjno-budowlanej	11.2025	



Spis treści

1. PRZEDMIOT OPRACOWANIA	4
2. PODSTAWY OPRACOWANIA.....	4
3. PROJEKTOWANE ROZWIĄZANIA KONSTRUKCYJNE	4
3.1. ZAŁOŻENIA PROJEKTOWE I KONSTRUKCYJNO - MATERIAŁOWE	4
3.2. ANALIZA KONSTRUKCJI I OBLICZENIA STATYCZNE.....	4
3.3. OPIS OGÓLNY BUDYNKU.....	5
3.4. SZTYWNOŚĆ OBIEKT	5
3.5. OPINIA GEOLOGICZNA - POSADOWIENIE OBIEKTU.....	5
3.6. STOPY FUNDAMENTOWE.....	11
3.7. KONSTRUKCJA HALI.....	11
3.11. POŁĄCZENIA ELEMENTÓW STALOWYCH	11
3.12. KLASA WYKONANIA KONSTRUKCJI STALOWEJ	11
3.13. OBUDOWA HALI	12
3.14. ZABEZPIECZENIE ANTYKOROZYJNE ELEMENTÓW STALOWYCH	12
3.15. ZABEZPIECZENIE P.POŻ	12
3.16. PODWALINA	12
3.17. POSADZKA HALI.....	12
4. UWAGI KOŃCOWE	13
5. OBLICZENIA.....	15
6. PRZYNALEŻNOŚĆ DO IZBY.....	21

SPIS RYSUNKÓW

NR	TREŚĆ RYSUNKU	SKALA
K-01	RZUT FUNDAMENTÓW	1:100
K-02	RZUT ELEMENTÓW KONSTRUKCYJNYCH PRZYZIEMIA	1:100
K-03	RZUT ELEMENTÓW KONSTRUKCYJNYCH DACHU	1:100
K-04	PRZEKRÓJ I KŁADY ŚCIAN	1:100
K-05	POZ.9.1, 9.2 STOPA FUND.	1:25
K-06	POZ.C1 COKÓŁ PREFABRYKOWANY	1:25



Zgodnie z art. 34 ust.3d ustawy z dn. 7 lipca 1994r Prawo Budowlane

oświadczam że,

**Projekt techniczny konstrukcyjny pt. Budowa hali magazynowej na
potrzeby OLiOC wraz z placem manewrowym**

ul. Krzemowa 4 , 81-557 Gdynia

został wykonany zgodnie z obowiązującymi przepisami, normami i zasadami wiedzy technicznej i jest kompletny z punktu widzenia celu, któremu ma służyć.

Projektant konstrukcji
główny projektant

mgr inż. Marcin Gzieło
nr upr.: WKP/0181/PWOK/05
w specjalności konstrukcyjno-budowlanej

sprawdzający
konstrukcji

mgr inż. Dariusz Siwczak
nr upr.: WKP/0015/POOK/16
w specjalności konstrukcyjno-budowlanej

data : 11. 2025



1. PRZEDMIOT OPRACOWANIA

Przedmiotem opracowania jest projekt techniczny hali magazynowej na potrzeby OLiOC wraz z placem manewrowym w Gdyni.

2. PODSTAWY OPRACOWANIA

- Zlecenie inwestora na prace projektowe
- Dane i założenia podane przez Inwestora
- Koncepcja architektoniczna
- Obowiązujące normy i przepisy
- Opinia geotechniczna z dokumentacją badań podłoża gruntowego

3. PROJEKTOWANE ROZWIĄZANIA KONSTRUKCYJNE

3.1. ZAŁOŻENIA PROJEKTOWE I KONSTRUKCYJNO - MATERIAŁOWE

Przyjęto następujące podstawowe założenia przy opracowaniu projektu konstrukcji:

- obiekt będzie wykonywany przez personel posiadający odpowiednie uprawnienia;
- zapewniony będzie stały nadzór ze strony inwestora;
- będzie stała kontrola jakości wykonywanych robót w zakładach prefabrykacji i na budowie;
- będą zastosowane materiały i wyroby z atestem;
- konstrukcja będzie obliczona w oparciu o normy;
- konstrukcje w trakcie realizacji będą wykonywane i utrzymywane wg zaleceń norm;
- obiekt będzie użytkowany stosownie do zaleceń i przepisów prawnych.

W oparciu o normę żelbetową tablicę 6 określono klasę ekspozycji korozyjnej:

- dla fundamentów: XC2 - przyjęto beton klasy C30/37 (B37);

Zastosowano podstawowe materiały konstrukcyjne:

- stopy i podwaliny: beton zagęszczony C30/37 (B37), zbrojenie stal A-IIIIN
- stal profilowa: S235JR;

3.2. ANALIZA KONSTRUKCJI I OBLICZENIA STATYCZNE

a) przyjęte normy w zakresie projektowania konstrukcji

1. Eurokod: Podstawy projektowania konstrukcji (PN-EN 1990)
2. Eurokod 1: Oddziaływania na konstrukcje (PN-EN 1991)
3. Eurokod 2: Projektowanie konstrukcji z betonu (PN-EN 1992)
4. Eurokod 3: Projektowanie konstrukcji stalowych (PN-EN 1993)
5. Eurokod 6: Projektowanie konstrukcji murowych (PN-EN 1996)
6. Eurokod 7: Projektowanie geotechniczne (PN-EN 1997)



c) przyjęte obciążenia

ciężary własne

śnieg

wiatr

- według normy obciążeń

- III strefa obciążenia

- II strefa

3.3. OPIS OGÓLNY BUDYNKU

Obiekt magazynowy zaprojektowano w postaci stalowej hali jednonawowej. Głównymi układami nośnymi części halowej są stalowe ramy oparte na stopach fundamentowych. Przyjęto płatwie dwuprzęsłowe oraz pokrycie z płyt warstwowych.

3.4. SZTYWNOŚĆ OBIEKT

Sztywność przestrzenną budynków zapewniają układy stężeń połączeniowych dachowych, ściennych pionowych oraz elementy konstrukcyjne (płaty, słupy, rygle).

3.5. OPINIA GEOLOGICZNA - POSADOWIENIE OBIEKTU

Na podstawie opinii geotechnicznej oraz dokumentacji badań podłoża gruntowego określono rodzaj gruntu występującego w poziomie posadowienia oraz przyjęto sposób posadowienia obiektu.

Wyciąg z dokumentacji badań podłoża gruntowego:

3. Budowa geologiczna

Teren badań znajduje się w zasięgu zlodowceń północnopolskich i przykryty jest osadami czwartorzędowymi. Z rozpoznania geologicznego wynika, że podłoże przedmiotowej działki budują plejstoceny utworów lodowcowe.

Pod warstwą nasypów i gleby zalegają grunty rodzime zróżnicowane pod względem genezy, wieku, rodzaju i stanu. Na tej podstawie dokonano podziału podłoża na warstwy geotechniczne łączące grunty o zbliżonych parametrach wytrzymałościowych.

Do warstwy I zaliczono grunty mało spoiste (symbol konsolidacji "C") w postaci pyłów piaszczystych. Warstwa I to grunty w stanie plastycznym, stopień plastyczności $I_L = 0,3$. Jest to warstwa gruntów o wątpliwej przydatności. Warstwa II i IIA to mało spoiste (symbol konsolidacji "C") piaski gliniaste w stanie plastycznym i twardoplastycznym. Grunty w stanie plastycznym charakteryzowały się zmiennym stopniem plastyczności $I_L = 0,27-0,45$. Są to grunty, które niezabezpieczone łatwo mogą ulec uplastycznieniu i pogorszeniu parametrów wytrzymałościowych – grunty o wątpliwej przydatności.

Piaski gliniaste twardoplastyczne o stopniu plastyczności $I_L = 0,15-0,2$, zaliczono do gruntów nośnych.

Do warstwy III i IIIA zaliczono niespoiste piaski średnie w stanie średnio zagęszczonym ($I_D = 0,5$) i zagęszczonym ($I_D = 0,7$). Są to grunty nośne.



4. Warunki hydrogeologiczne

W trakcie badań do głębokości rozpoznanej otworami stwierdzono sączenia wód gruntowych. Szczegółowe dane stosunków wodnych przedstawia poniższa tabela.

Nr punktu	Rzędna terenu	Sączenia		Swobodne zwierciadło wody gruntowej		Zwierciadło wody podziemnej			
		głębokość	rzędna	głębokość	rzędna	Nawiercone		Ustabilizowane	
						głębokość	rzędna	głębokość	rzędna
	[m npm]	[m ppt]	[m npm]	[m ppt]	[m npm]	[m ppt]	[m npm]	[m ppt]	[m npm]
4	158,20	1,6-3,0	156,60-155,20	-	-	-	-	-	-
6	157,80	1,2 2,8	156,60 155,00	-	-	-	-	-	-
7	158,20	1,8-3,0 4,6	156,40-155,20 153,60	-	-	-	-	-	-
12	158,00	1,0 1,6	157,00 156,40	-	-	-	-	-	-
13	157,90	2,2	155,70	-	-	-	-	-	-

Podany poziom wód gruntowych odnosi się do okresu badań tj. maj 2025 r. (okres suchy). W okresach intensywnych opadów atmosferycznych oraz w okresie wiosennych roztopów należy liczyć się z możliwością szybkiego, czasowego gromadzenia się wód opadowych oraz uruchomienia nowych tymczasowo nieaktywnych.

Współczynnik filtracji dla piasków średnich obliczony na podstawie krzywej uziarnienia, zgodnie ze wzorem USBSC wynosi:

- dla próby pobranej z otworu 9, gł. 5,5 m – $8,15 \times 10^{-5}$ [m/s]
- dla próby pobranej z otworu 12, gł. 5,0 m – $7,43 \times 10^{-5}$ [m/s]

5. Charakterystyka geotechniczna podłoża gruntowego

Na podstawie przeprowadzonych badań terenowych, laboratoryjnych oraz w oparciu o normę PN-81/B03020 dokonano oceny podłoża przez wydzielenie warstw geotechnicznych. Wartości charakterystyczne parametrów geotechnicznych, ustalono bazując na wynikach badań laboratoryjnych, sondowań sondą SLVT, badaniu penetrometrem wciskowym PW-1, praktyce zawodowej oraz zależności korelacyjnych na podstawie cech wiodących gruntów.

WARSTWA I

Zaliczono do niej utwory rodzime mało spoiste w postaci pyłów piaszczystych plastycznych. Stopień plastyczności tej warstwy $I_L = 0,3$.

WARSTWA II

Zaliczono do niej utwory rodzime mało spoiste w postaci piasków gliniastych plastycznych. Stopień plastyczności tej warstwy $I_L = 0,4$.



WARSTWA IIA

Zaliczono do niej utwory rodzime mało spoiste w postaci piasków gliniastych twardoplastycznych. Stopień plastyczności tej warstwy $I_L = 0,2$.

Grunty warstwy I, II i IIA zaliczono do grupy konsolidacji „C” – inne grunty spoiste nieskonsolidowane zgodnie z kryteriami PN -81/B-03020.

WARSTWA III

Zaliczono do niej utwory rodzime niespoiste w postaci piasków średnich w stanie średnio zagęszczonym. Stopień zagęszczenia tej warstwy $I_D = 0,5$.

WARSTWA IIIA

Zaliczono do niej utwory rodzime niespoiste w postaci piasków średnich w stanie zagęszczonym. Stopień zagęszczenia tej warstwy $I_D = 0,7$.

6. Wnioski i zalecenia techniczne

- W strefie przypowierzchniowej do głębokości 0,2-1,2 m p.p.t. stwierdzono występowanie nasypów oraz gleby. Poniżej stwierdzono zaleganie gruntów rodzimych mało spoistych i niespoistych. Do warstwy I zaliczono grunty mało spoiste w postaci pyłów piaszczystych w stanie plastycznym, stopień plastyczności $I_L = 0,3$. Warstwa II i IIA to mało spoiste piaski gliniaste w stanie plastycznym ($I_L = 0,4$) i twardoplastycznym ($I_L = 0,2$). Do warstwy III i IIIA zaliczono niespoiste piaski średnie w stanie średnio zagęszczonym ($I_D = 0,5$) i zagęszczonym ($I_D = 0,7$).

Warstwy geotechniczne I i II są gruntami o wątpliwej przydatności. Warstwę IIA, III i IIIA zaliczono do gruntów nośnych.

Grunty mało spoiste w stanie naturalnym są gruntami nośnymi, jednak należy pamiętać o ich bezwzględnej ochronie w otwartych wykopach budowlanych przed przemakaniem i przemarzaniem. Przy zawodnieniu mogą ulec uplastycznieniu, pogarszając swoje pierwotne parametry wytrzymałościowe. Dlatego też, grunty te wymagają szczególnego z nimi postępowania i ochrony przed niekorzystnymi czynnikami.

- W trakcie badań do głębokości rozpoznanej otworami nie stwierdzono jednolitego poziomu wodonośnego. Wody gruntowe występują w postaci sączeń wśród warstwowych. Podany poziom wód gruntowych odnosi się do okresu badań tj. maj 2025 r. (okres suchy). W okresach intensywnych opadów atmosferycznych oraz w okresie wiosennych roztopów należy liczyć się z możliwością szybkiego, czasowego gromadzenia się wód opadowych oraz uruchomienia nowych tymczasowo nieaktywnych. Szczegółowe informacje zamieszczono w tabeli w tekście oraz na kartach dokumentacyjnych otworów wiertniczych.



- W istniejących warunkach gruntowo-wodnych proponuje się posadowienie bezpośrednie projektowanego budynku na ławach fundamentowych. Gdyby w poziomie posadowienia obiektu zalegały plastyczne piaski gliniaste lub pyły piaszczyste, obszar ten należy wzmocnić. W tym celu dokonać częściowej wymiany gruntu spoistego usuwając wyżej wymieniony grunt na minimalną głębokość 0,3 m, a ubytki uzupełnić kruszywem łamanym zagęszczając, do uzyskania wskaźnika zagęszczenia określonego przez konstruktora, lecz nie mniejszego niż $I_s > 0,96$.

Decyzje co do sposobu posadowienia podejmie projektant.

- Prace ziemne i fundamentowe należy przeprowadzić w okresie suchym, tak aby nie dopuścić do naruszenia naturalnej struktury gruntów spoistych. Utwory spoiste są gruntami wysadzinowymi i bardzo wrażliwymi na oddziaływanie warunków atmosferycznych, tj. opadów i zmian temperatur. Podczas robót ziemnych należy stosować odpowiednie środki zabezpieczające, chroniące przed napływem wód pochodzenia atmosferycznego. Należy również zminimalizować czas ekspozycji tych gruntów i możliwie szybko przykryć je podkładem betonowym. Działania te zapobiegają uplastycznianiu stropu tych gruntów oraz pogorszeniu ich parametrów wytrzymałościowych.

W przypadku naruszenia struktury lub uplastycznienia gruntów spoistych należy je usunąć i zastąpić kruszywem łamanym do uzyskania określonego przez konstruktora wskaźnika zagęszczenia (lecz nie mniejszego niż $I_s > 0,96$).

- Należy zaprojektować i wykonać odpowiednie odprowadzenie wód opadowych zarówno z połaci dachowych jak i z powierzchni terenu. Zaleca się wykonać drenaż opaskowy oraz odprowadzić wody opadowe do warstwy piasków średnich (warstwa geotechniczna IIIA).
- Dla projektowanej inwestycji przyjęto proste warunki gruntowe. Projektowany obiekt budowlany proponuje się zaliczyć do II kategorii geotechnicznej. Zgodnie z rozporządzeniem w sprawie ustalenia geotechnicznych warunków posadowienia obiektów budowlanych ostatecznie o sposobie posadowienia obiektu oraz przyjęciu kategorii geotechnicznej zadecyduje projektant po dokonaniu obliczeń statycznych.
- Do obliczeń nośności gruntu przyjmować należy parametry geotechniczne podane w tabeli nr 1.

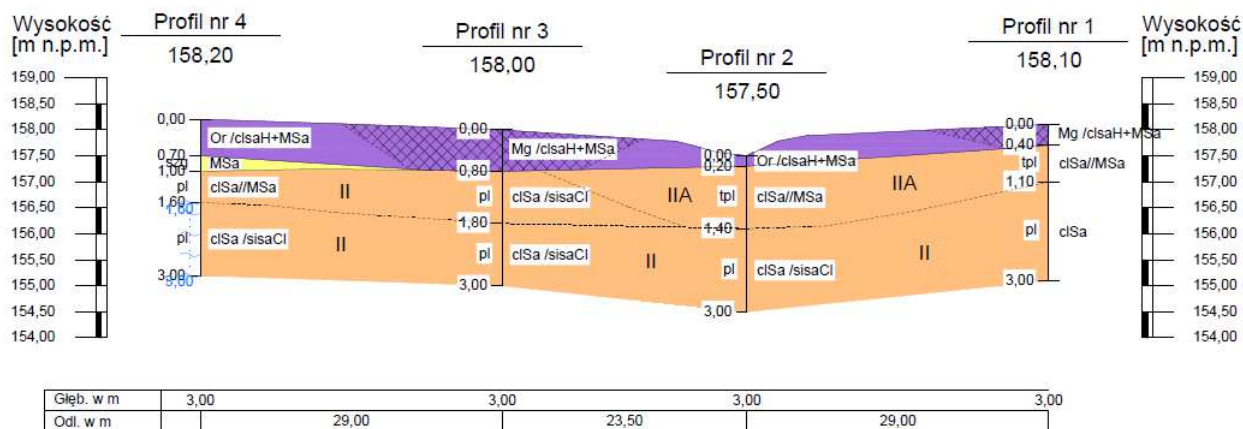


- Zestawienie wartości charakterystycznych parametrów geotechnicznych przedstawiono w tab. nr 1. Wartość parametrów charakterystycznych przed zastosowaniem obliczeń należy pomnożyć przez współczynnik materiałowy γ_m , który wynosi 0,9 lub 1,1 w zależności od zastosowanych obliczeń przyjmując wartość bardziej niekorzystną.
- Głębokość przemarzania w tym rejonie wynosi 1,0 m p.p.t. wg normy PN-81/B-03020.
- Roboty ziemne powinny być prowadzone zgodnie z normą PN-B-06050 Roboty ziemne. Wymagania ogólne."
- Zgodnie z Rozporządzeniem Ministra Transportu, Budownictwa i Gospodarki Morskiej w sprawie ustalania geotechnicznych warunków posadowienia obiektów budowlanych (Dz. U. 2012 poz. 463) prace terenowe nie były robotami geologicznymi lecz badaniami geotechnicznymi. W związku z tym niniejsza dokumentacja nie podlega zatwierdzeniu przez administracyjne służby geologiczne.

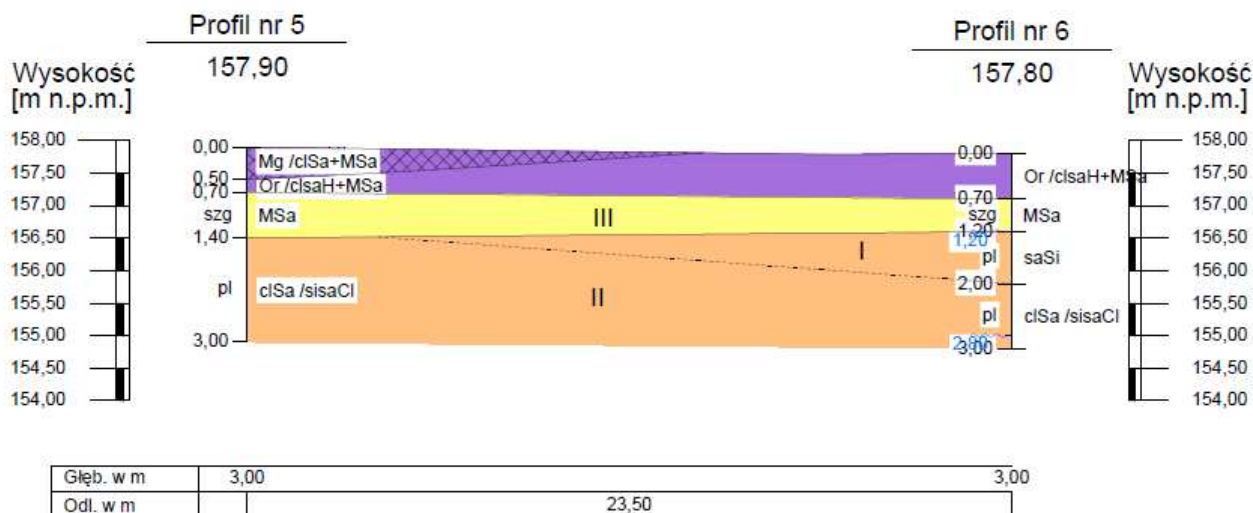
				TABELA WARTOŚCI CHARAKTERYSTYCZNYCH PARAMETRÓW GEOTECHNICZNYCH									
				Lokalizacja: Gdynia ul. Krzemowa dz. nr 265/2, 266/2 obręb 0027 j.ew. 226201_1, gm. M. Gdynia, pow. M. Gdynia, woj. pomorskie									
Objaśnienia geologiczne				Parametry geotechniczne wg sondy SLVT oraz literatury wg PN-81/-03020									
Stratygrafia	Opis Litologiczny	Numer warstwy geotechnicznej	Stan gruntu	Symbol gruntu wg PN- 86/B02460	Stopień zagęszczenia I_0	Stopień plastyczności I_L	Wilgotność naturalna W_n [%]	Gęstość objętościowa ρ [t/m ³]	Spójność c_u [kPa]	Kąt tarcia wewnętrznego Φ_u [°]	Wytrzymałość na ściskanie bez odpływu S_u [kPa]	Edometryczny moduł ścisłości M_o [MPa]	Współczynnik materiałowy γ_m
Czwartorzęd	Pyl piaszczysty	I	pl	mp	-	0,3	20	2,05	13,3	13,2	-	23 000	1±0,1
	Pasek gliniasty	II	pl	Pg	-	0,4	16	2,1	10,6	11,6	-	19 000	1±0,1
	Pasek gliniasty	IIA	tpl	Pg	-	0,2	13	2,15	16,9	14,8	-	29 000	1±0,1
	Pasek średni	III	szg	Ps	0,5	-	14	1,85	-	33,0	-	94 000	1±0,1
	Pasek średni	IIIA	zg	Ps	0,7	-	12	1,9	-	34,2	-	130 000	1±0,1



I - I



II - II



W przypadku stwierdzenia warunków gruntowych innych niż powyższe należy skontaktować się z projektantem.

Zgodnie z rozporządzeniem Ministra Transportu, Budownictwa i Gospodarki Morskiej z dnia 25 kwietnia 2012 r. w sprawie ustalania geotechnicznych warunków posadowienia obiektów budowlanych – Dz. U. z 2012 poz. 463).

Przyjęto II kategorię geotechniczną w prostych warunkach gruntowych.



3.6. STOPY FUNDAMENTOWE

Przyjęta rzędna posadowienia obiektu: -1.30.

Pod słupami przyjęto stopy fundamentowe żelbetowe o wysokości 50cm z cokołami wylewane z betonu zagęszczonego klasy C30/37 (B37), W8, zbrojonego stalą żebrowaną klasy A-IIIN.

Wokół hali przyjęto belkę podwalinową szerokości 18cm. W miejscach występowania bram wjazdowych oraz drzwi należy obniżyć podwalinę.

Pod stopami należy wykonać podbeton C8/10 (B10) o grubości 10 cm jako zabezpieczenie gruntu nośnego przed rozluźnieniem jego struktury i przed wodami opadowymi. Podbeton należy wykonać bezzwłocznie po osiągnięciu poziomu fundamentowania.

Podbeton należy wykonać na gruncie rodzimym. W przypadku głębszego zalegania nasypów niekontrolowanych, nasypy należy usunąć i zastąpić warstwą podbetonu.

3.7. KONSTRUKCJA HALI

Halę zaprojektowano jako jednonawową w postaci ram portalowych. Zaprojektowano ramę o zmiennym przekroju w węzłach słup-rygiel oraz kalenica. Węzły zaprojektowano jako sztywne. Słupy stalowe z blachownic o zmiennym przekroju przyjęto przegubowo oparte na stopach fundamentowych kotwami płytkowymi M24. Na słupach oparty będzie rygiel blachownicowy o zmiennym przekroju.

Słup w ścianie szczytowej przyjęto z dwuteowników IPE180 zamocowanych w fundamentach za pomocą kotew M20.

Cała hala została stężona układem stężeń dachowych z prętów $\phi 20$ napinanych na śruby rzymskie, stężeń pionowych ściennych z kątowników L80/4.

Płatwie zaprojektowano jako dwuprzęsłowe z dwuteownika IPE160 ze stali S235JR.

Przekrycie hali wykonane będzie w postaci płyt warstwowych

Podkonstrukcję pod bramy i wejścia zaprojektowano z rur kwadratowych RK100/3 ze stali S235JR. Szczegółowe wymiary i rozstawy elementów dopasować do D.T.R. urządzeń i wymiarów bram i drzwi. Elementy obudowy mocować do podwaliny i spawać do konstrukcji stalowej. W miejscach występowania otworów stosować obniżenie podwaliny.

Do połączeń drugorzędnych, stalowych elementów konstrukcyjnych z elementami żelbetowymi należy stosować kotwienie chemiczne. Należy stosować pręty gwintowane klasy 8.8, żywica o min. $Re200MPa$.

Dopuszcza się stosowanie systemowych kotew chemicznych.

3.11. POŁĄCZENIA ELEMENTÓW STALOWYCH

Przyjęto połączenia spawane i na śruby. Konstrukcję zasadniczą elementów wykonywanych w warsztacie należy spawać automatem, drutem spawalniczym G4Si1 w osłonie gazowej. Połączenia na budowie wykonać automatem j.w. lub za pomocą elektrody EA 1.46. Połączenia spawane wykonać spoinami pachwinowymi i czołowymi obwodowymi, spoiny wykonać na wszystkich krawędziach łączonych elementów.

3.12. KLASA WYKONANIA KONSTRUKCJI STALOWEJ

Klasa wykonania konstrukcji stalowej według wymagań normy PN-EN 1090:

- Główna konstrukcja dachu (kratownice), słupy, belki, stężenia EXC2
- Pozostałe elementy konstrukcji drugorzędnej (kraty pomostowe, balustrady, drabiny) EXC1



3.13. OBUDOWA HALI

Przyjęto obudowę hali z płyt warstwowych w układzie poziomym, dopuszcza się inną obudowę zatwierdzoną przez Inwestora. Obudowę wykonać ściśle wg wytycznych producenta.

3.14. ZABEZPIECZENIE ANTYKOROZYJNE ELEMENTÓW STALOWYCH

Elementy stalowe oczyścić do klasy czystości Sa 2 ½ wg PN-ISO 8501-1.

Konstrukcję pomalować farbami epoksydowymi podkładowymi w warsztacie, a następnie farbami epoksydowymi nawierzchniowymi, alternatywnie ocynk ogniowy (do uzgodnienia z inwestorem).

W oparciu o normę PN-EN ISO 12944 określono klasę korozyjności dla elementów stalowych

- dla środowiska wewnętrznego: min C2;

Klasy przyjęte dla korozyjności zostaną potwierdzone na etapie PW przez Inwestora jak poniżej (klasa C dla konstrukcji/ klasa korozyjności dla elementów instalacji).

3.15. ZABEZPIECZENIE P.POŻ

Wszystkie elementy konstrukcyjne powinny być zabezpieczone do odpowiedniej odporności ogniowej wskazanej w projekcie architektonicznym. Zabezpieczenie pożarowe elementów żelbetowych zrealizowane jest poprzez odpowiednie otulinie prętów. Natomiast dla elementów stalowych poprzez naniesienie pęczniejących farb ogniochronnych.

3.16. PODWALINA

Po obrysie hali wykonane będą podwaliny prefabrykowane. Podwalina powinna wystawać 30cm powyżej poziomu posadzki. Podwalinę licować z zewnętrzną stroną słupów. W miejscu bram i przejść stosować obniżoną podwalinę z obu stronnym okuciem kątownikami. Przyjęto beton C30/37, stal A-IIIN

3.17. POSADZKA HALI

Wytyczne do projektu szczegółowego posadzki przemysłowej.

Obliczenia statyczno-wyrztrzymałościowe posadzki (projekt wykonawczy) winien przeprowadzić wykonawca w zależności od wybranego rodzaju włókien zbrojenia rozproszonego. Obliczenia i planowany układ rozmieszczenia dylatacji wykonane przez uprawnionego projektanta winny być przedstawione Inwestorowi do akceptacji na min. tydzień przed rozpoczęciem prac posadzkowych. Obliczenia należy przeprowadzić z uwzględnieniem niżej przedstawionych wytycznych.

Posadzka w hali winna być przystosowana do przeniesienia obciążeń podanych przez inwestora.

Pełne obciążenie posadzki po 28 dniach.

Posadzki zgodna ze standardami oraz dostosowana do warunków gruntowych

Płyta nośna :

- beton C30/37 (B37);
- grubość płyty min. 18cm;
- zbrojenie rozproszone z włókien polimerowych;

Podbudowa górna – chudy beton C8/10 (B10) gr. 15cm

Izolacja przeciwwilgociowa, warstwa poślizgowa – 2 x folia PE gramatura 140g/m2

Wykończenie wg architektury.

Grunt rodzimy pod posadzką należy dogęścić do wskaźnika zagęszczenia $I_s=0.98$.



4. UWAGI KOŃCOWE

- 1) Zgodnie z zasadami obowiązującego prawa budowlanego, przy wykonaniu robót należy stosować jedynie te wyroby, które uzyskały pozytywną ocenę, stwierdzającą przydatność do stosowania w budownictwie. Są to wyroby, dla których wydano: certyfikat ma znak bezpieczeństwa, wykazujący, że została zapewniona zgodność z kryteriami technicznymi określonymi na podstawie polskich norm, aprobat technicznych oraz zastosowanych przepisów, lub też: deklarację zgodności (certyfikat zgodności) z właściwą normą bądź aprobatą techniczną, jeżeli dany wyrób nie jest objęty certyfikacją na znak bezpieczeństwa.
- 2) W sprawach nieokreślonych dokumentacją obowiązującą:
 - Prawo budowlane
 - warunki techniczne, jakim powinny odpowiadać budynki ich usytuowanie
 - warunki techniczne wykonania i odbioru robót budowlano-montażowych (wg Ministerstwa Budownictwa i Instytutu Techniki Budowlanej),
 - normy Polskiego Komitetu Normalizacyjnego (P.K.N.),
 - instrukcje, wytyczne, świadectwa dopuszczenia, atesty Instytutu Techniki Budowlanej,
 - instrukcje, wytyczne i warunki techniczne producentów i dostawców materiałów budowlano-instalacyjnych,
 - przepisy techniczne instytucji kontrolujących jakość materiałów i wykonywanych robót.
- 3) Dopuszcza się możliwość zastąpienia podanych w projekcie materiałów i wyrobów innymi o parametrach technicznych i użytkowych nie gorszych niż określone w projekcie, oraz posiadających wymagane świadectwa i certyfikaty.
- 4) W przypadku stosowania jakichkolwiek rozwiązań systemowych, należy uwzględnić wszystkie elementy danego systemu niezbędne do zrealizowania całości prac.
- 5) Roboty budowlano-instalacyjne muszą być prowadzone z równoległą bieżącą koordynacją międzybranżową.
- 6) Wykonawca przed przystąpieniem do robót zobowiązany jest do zapoznania się ze wszystkimi dokumentacjami branżowymi i budowlanymi.
- 7) Rysunki i część opisowa są dokumentami wzajemnie się uzupełniającymi. W przypadku rozbieżności w jakimkolwiek z elementów dokumentacji należy zgłosić projektantowi, który zobowiązany będzie do pisemnego rozstrzygnięcia problemu.
- 8) Wszystkie elementy nie ujęte w niniejszym opracowaniu (opis, specyfikacja, rysunki), a zdaniem Wykonawcy niezbędne do prawidłowego działania instalacji nie zwalniają Wykonawcy z ich zamontowania i dostarczenia w uzgodnieniu z projektantem.
- 9) Wszystkie specyfikacje urządzeń i rysunki szczegółowe proponowane przez Wykonawcę należy zatwierdzić u Inwestora.
- 10) Biuro Projektowe nie ponosi odpowiedzialności za wszelkie niezgodnione zmiany wynikające z uszczegółowienia rozwiązań funkcjonalnych, technologicznych, dostosowania do wymogów stawianych przez technologię, konstrukcję, instalacje, itd. oraz zmian wprowadzonych przez Inwestora.
- 11) Roboty należy wykonać w uzgodnieniu oraz zgodnie z zaleceniami nadzorów technicznych.
- 12) Wszystkie wymiary podawane są w centymetrach lub na rys. szczegółowych w centymetrach i milimetrach. Nie wolno brać żadnego wymiaru mierząc bezpośrednio z rysunku. Obowiązkiem wykonawcy jest sprawdzenie wymiaru w naturze. W wypadku jakiegokolwiek zmiany lub różnicy zauważonej między projektem a stanem faktycznym wykonawca zobowiązany jest przekazać tę informację do biura projektowego.



-
- 13) Wszystkie podane w niniejszej dokumentacji nazwy i typy wraz z nazwami producentów urządzeń i materiałów zostały przyjęte w celu określenia ich parametrów technicznych i standardów i należy traktować je, jako przykładowe - ze względu na zasady ustawy Prawo Zamówień Publicznych, a zwłaszcza art. 29 do 31. Wynika z niego prawo projektanta do skróconego podania charakterystyk technicznych poprzez podanie symbolu handlowego, co wcale nie oznacza konkretnego producenta wyrobu. Natomiast na etapie ofertowania przez potencjalnych Wykonawców oznacza, że dopuszcza się zaoferowanie/zastosowanie równoważnych materiałów innych producentów, pod warunkiem zachowania równoważnych istotnych parametrów jakościowo-wytrzymałościowych tych materiałów, z zapewnieniem uzyskania wszelkich wymaganych uzgodnień w tym również zgody przedstawicieli Inwestora i Biura Projektowego. W przypadku zaoferowania rozwiązania równoważnego, Wykonawca zobowiązany jest wykazać równoważność zastosowanych rozwiązań.



5. OBLICZENIA

1. ZESTAWIENIE OBCIĄŻEŃ

OBCIĄŻENIA STAŁE NA DACH kN/m^2

	Grubość warstwy m	Ciężar własny $\text{kN/m}^2/(\text{m}^3)$	Wartość charakteryst. q_k	Współczynnik obciążeniowy γ_f	Wartość obliczeniowa q_o
PŁYTA WARSTWOWA		0,15	0,15	1,35	0,20
panele fv		0,20	0,20	1,35	0,27
technologiczne		0,10	0,10	1,35	0,14
RAZEM			0,45	1,35	0,61

OBCIĄŻENIA ZMIENNE ŚNIEG DLA HALI kN/m^2

	Strefa	Nachylenie płaci α	Współczynnik C	Wartość charakteryst. q_k	Współczynnik obciążeniowy γ_f	Wartość obliczeniowa q_o
śnieg	II	5,0	0,80	0,96	1,50	1,44

Tabela ilości śniegu przyjętego do obliczeń dla $q_k =$

96 kg/m^2

Rodzaj śniegu	Ciężar objęt.	Grubość pokrywy śnieżnej	Grubość pokrywy śnieżnej, powyżej której należy odśnieżyć dach
Świeży	1,0	0,96	0,74
Osiadły (kilka godzin)	2,0	0,48	0,42
Stary (kilka dni, tygodni)	3,0	0,32	0,28
Mokry	4,0	0,24	0,21
Złodowaciały	6,5	0,15	0,12
Lód	9,0	0,11	0,09

OBCIĄŻENIA ZMIENNE WIATREM NA DACH kN/m^2

I strefa	$q_k[\text{kN/m}^2] = 0,42$ $C_e = 1,00$	$\beta = 1,7$ $\alpha = 5,00$		
	Współcz.	Wartość charakteryst.	Współczynnik obciążeniowy	Wartość obliczeniowa
	C	q_k	γ_f	q_o
połąc nawietrzna	-0,60	-0,43	1,50	-0,64
połąc zawietrzna	-0,60	-0,43	1,50	-0,64

$h = 6,50$

OBCIĄŻENIA ZMIENNE WIATREM NA ŚCIANY kN/m^2

II strefa	$q_k[\text{kN/m}^2] = 0,42$ $C_e = 1,00$	$\beta = 1,59$ $\alpha = 5,00$		
	Współcz.	Wartość charakteryst.	Współczynnik obciążeniowy	Wartość obliczeniowa
	C	q_k	γ_f	q_o
strona nawietrzna	0,71	0,47	1,50	0,71
połąc zawietrzna	-0,32	-0,23	1,50	-0,34



ZEBRANIE OBCIĘŻEŃ NA ELEMENTY KONSTRUKCYJNE				
1.1 PŁATEW				
pasma obciążenia z dachu		$l [m] = 1,63$		
obciążenie stałe		$q_{kzd} [kN/m] = 0,73$	$q_{ozd} [kN/m] = 0,99$	1,35
obciążenie śnieg		$q_{kzd} [kN/m] = 1,56$	$q_{ozd} [kN/m] = 2,35$	1,50
obciążenie wiatr ssanie		$q_{kzd} [kN/m] = -0,70$	$q_{ozd} [kN/m] = -1,05$	1,50
obciążenie wiatr ssanie		$q_{kzd} [kN/m] = -0,70$	$q_{ozd} [kN/m] = -1,05$	1,50
współczynnik obciążenia dla blachy trójpłaszczyznowej	1			
4.21 SŁUP HALI				
pasma obciążenia na słup		$l [m] = 6,00$		
wiatr parcie		$q_{kzd} [kN/m] = 3,27$	$q_{ozd} [kN/m] = 4,91$	1,50
wiatr ssanie		$q_{kzd} [kN/m] = -1,58$	$q_{ozd} [kN/m] = -2,36$	1,50
współczynnik podparcia	1,15			
4.23 SŁUP HALI SZCZYTOWY				
pasma obciążenia na słup		$l [m] = 5,00$		
wiatr		$q_{kzd} [kN/m] = 2,73$	$q_{ozd} [kN/m] = 4,09$	1,50
współczynnik podparcia	1,15			
Razem $[kN/m]$		$q_{kc} [kN/m] = 2,73$	$q_{oc} [kN/m] = 4,09$	1,50



ZAKŁAD USŁUG TECHNICZNYCH
80-541 Gdańsk; ul. Bliska 1b 5

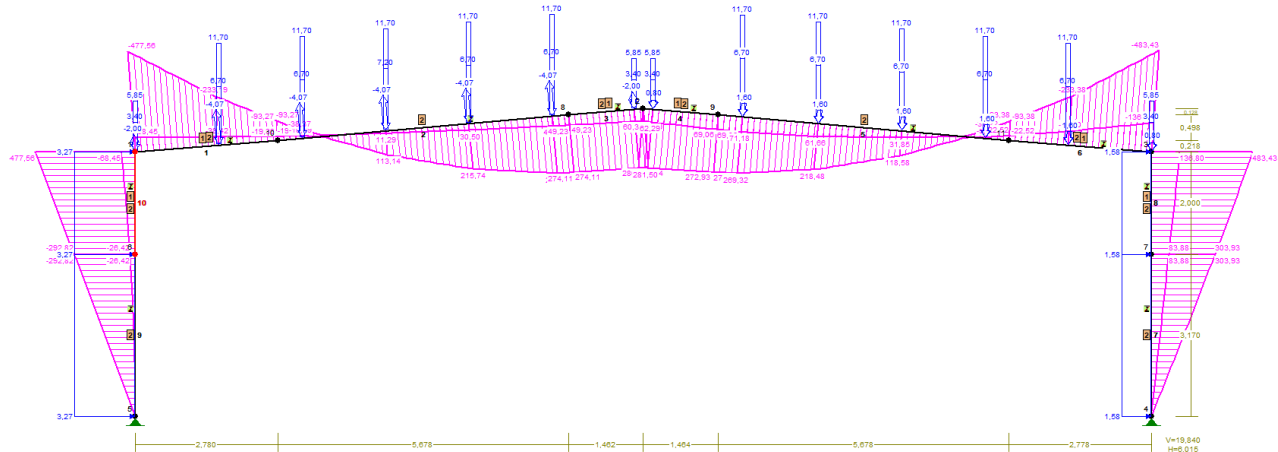


e-mail

502-52-18-36

pracowniazut@gmail.com

Rama Główna



Stal PN-EN 1993

Stal PN-EN 1993 2d v. 1.62

Dane Wyniki

Nr	Przek.	Warunek	W...	Obc.
8	21	Zginanie i ściskanie (Stateczność)	0,926	CW ABC
6	21	Zginanie z siłą podłużną	0,914	CW ABC
10	21	Zginanie i ściskanie (Stateczność)	0,913	CW AB
1	12	Zginanie z siłą podłużną	0,903	CW AB
7	2 - S 400x2...	Zginanie i ściskanie (Stateczność)	0,783	CW ABC
9	2 - S 400x2...	Zginanie i ściskanie (Stateczność)	0,754	CW AB
2	2 - S 400x2...	Zginanie z siłą podłużną	0,690	CW AB
3	21	Zginanie z siłą podłużną	0,690	CW AB
4	12	Zginanie z siłą podłużną	0,687	CW AB
5	2 - S 400x2...	Zginanie z siłą podłużną	0,687	CW AB



Dokument

Konteksty

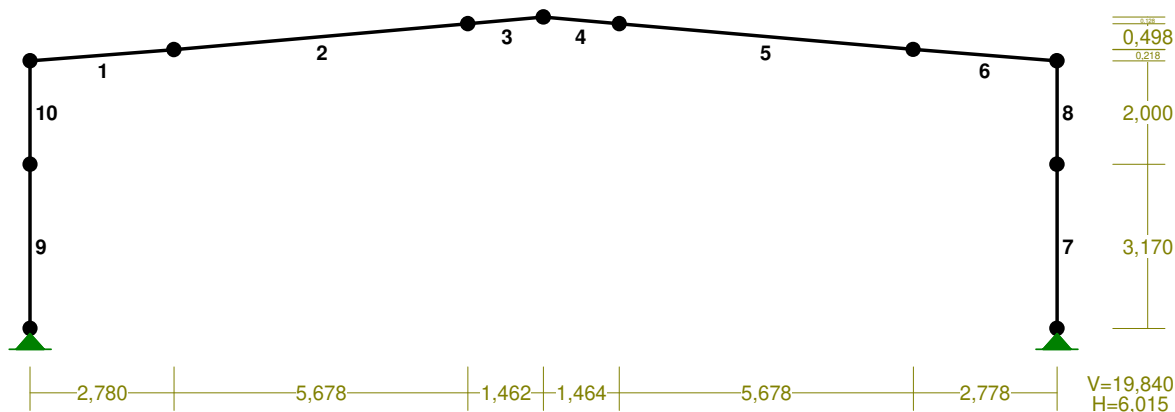
Wybierz



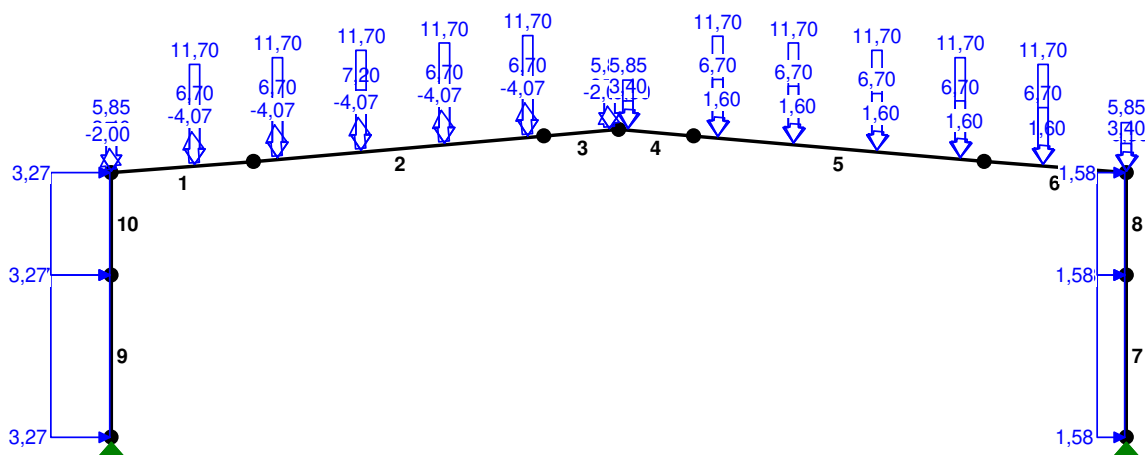
Zamknij



PRĘTY:



OBCIĄŻENIA:



OBCIĄŻENIOWE WSPÓŁ. BEZPIECZ.:

Grupa:	Znaczenie:	g:	y0/y1/y2:
CW-"Ciężar własny"	Stałe	1,35/1,00	
A -"STAŁE"	Stałe	1,35/1,00	
B -"SNIEG"	Zmienne	1 1,50	0,5/0,2/0
C -"WIATR"	Zmienne	1 1,50	0,6/0,2/0

RELACJE GRUP OBCIĄŻEŃ:

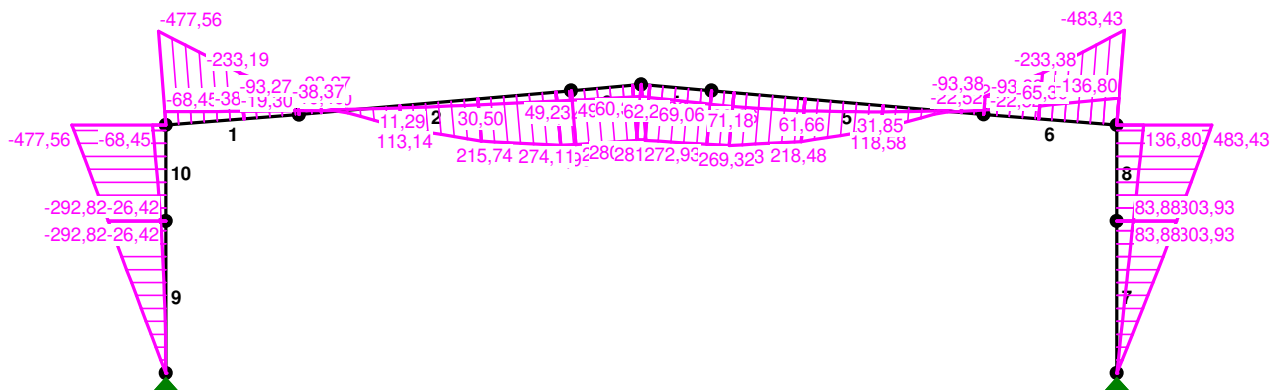
Grupa obc.:	Relacje:
A -"STAŁE"	ZAWSZE
B -"SNIEG"	EWENTUALNIE
C -"WIATR"	EWENTUALNIE

KRYTERIA KOMBINACJI OBCIĄŻEŃ:

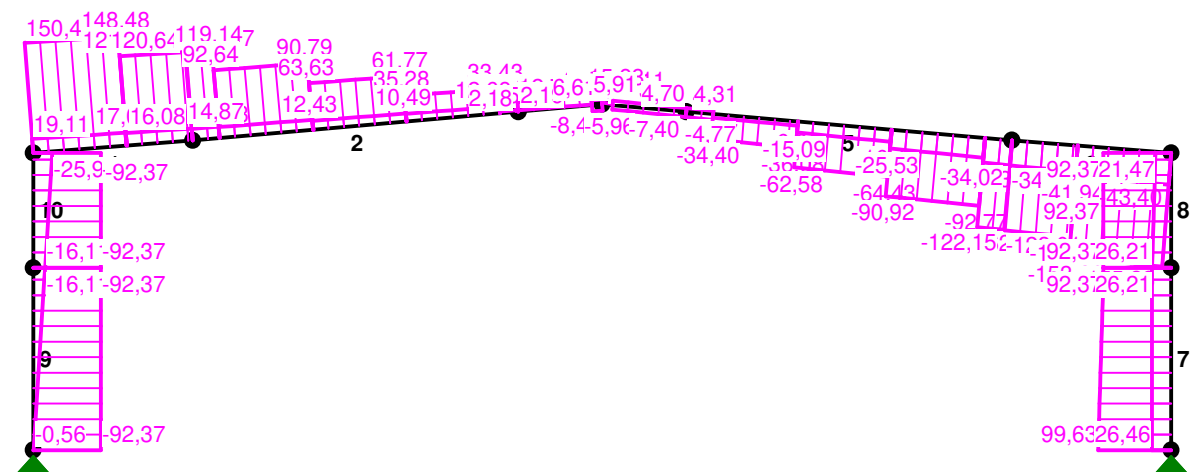
Nr:	Specyfikacja:
1	ZAWSZE : CW+A EWENTUALNIE: B+C



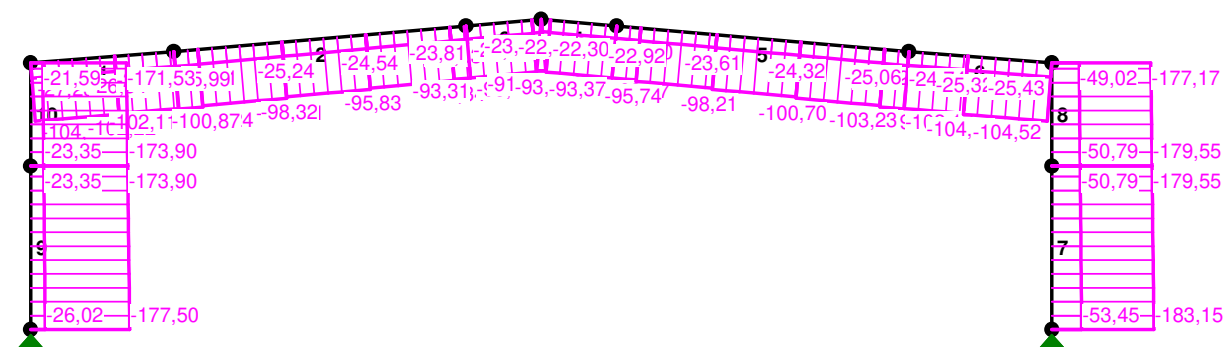
MOMENTY-OBWIEDNIE:



TNĄCE-OBWIEDNIE:

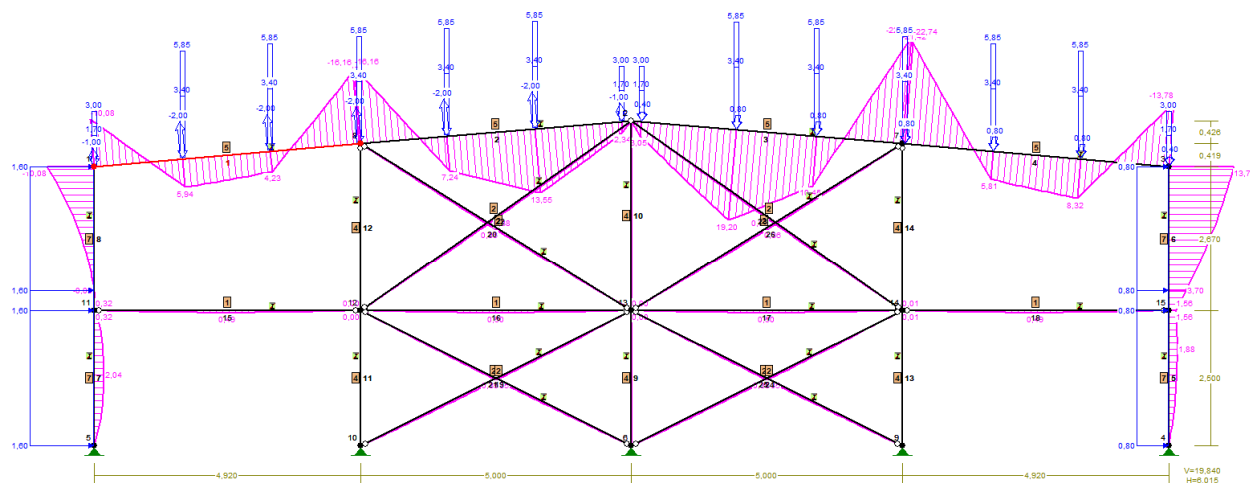


NORMALNE-OBWIEDNIE:

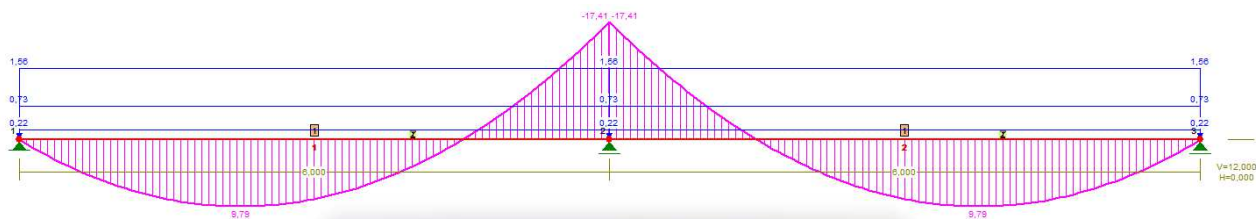




RAMA ŚRODKOWA



PŁATEW



Stal PN-EN 1993

Stal PN-EN 1993 2d v. 1.62

Nr	Przek.	Warunek	\wedge W...
1	1 - I 160 PE	Zginanie z siłą podłużną	0,777
2	1 - I 160 PE	Zginanie z siłą podłużną	0,777

Dokument Konteksty Wybierz Zamknij



ZAKŁAD USŁUG TECHNICZNYCH
80-541 Gdańsk; ul. Bliska 1b 5

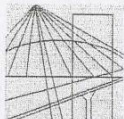


e-mail

502-52-18-36

pracowniazut@gmail.com

6. PRZYNALEŻNOŚĆ DO IZBY



WIELKOPOLSKA
OKRĘGOWA
IZBA
INŻYNIERÓW
BUDOWNICTWA

OKRĘGOWA KOMISJA KWALIFIKACYJNA

WOIIB-OKK-KW-0054-0055- 314/2005

Poznań, dnia 20 grudnia 2005 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 2003 r. Nr 207 poz. 2016 z późn. zm.) oraz § 12 i § 17 ust. 1 rozporządzenia Ministra Infrastruktury z dnia 18 maja 2005 r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie (Dz. U. Nr 96 poz. 817)

decyzją Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej WOIIB
otrzymuje

Pan

Marcin Rafał Gzielo

magister inżynier

kierunek: Budownictwo

urodzony dnia 08 lipca 1975 r. w Chorzowie

UPRAWNIENIA BUDOWLANE nr ewidencyjny WKP/0181/PWOK/05

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

Szczegółowy zakres uprawnień jest określony na odwołanie niniejszej decyzji

UZASADNIENIE

Skład Orzekający Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej Wielkopolskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa w Poznaniu na podstawie wniosku o nadanie uprawnień budowlanych z dnia 31 sierpnia 2005 r., protokołów z postępowania kwalifikacyjnego oraz z przeprowadzonego egzaminu, uchwałą Nr 5/SO/05 z dnia 16 grudnia 2005 r. stwierdził, że Pan Marcin Rafał Gzielo posiada wymagane prawem wykształcenie i praktykę zawodową konieczną do uzyskania uprawnień budowlanych w w/w specjalności i uzyskał pozytywny wynik egzaminu na uprawnienia budowlane.

Pouczenie

1. Podstawą do wykonywania samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie stanowi wpis do centralnego rejestru Głównego Inspektora Nadzoru Budowlanego oraz na 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 Izby Inżynierów Budownictwa w Poznaniu w terminie 14 dni od daty jej doręczenia.



Skład orzekający
Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej

Przewodniczący – mgr inż. Jan Lemanski:

Członek Komisji – mgr inż. Marian Karcz:

Członek Komisji – dr inż. Daniel Pawlicki:



Na podstawie art. 12 ust. 1 pkt 1, 2, 3, 4 i 5 oraz art. 13 ust. 3 i 4 ustawy Prawo budowlane Pan Marcin Rafał Gzieło 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 z zastrzeżeniem art. 62 ust. 5 ustawy

bez ograniczeń.

Zgodnie z § 17 ust. 1 rozporządzenia Ministra Infrastruktury w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie niniejsze uprawnienia upoważniają do kierowania robotami budowlanymi i sporządzania projektu architektoniczno-budowlanego w odniesieniu do konstrukcji obiektu oraz kierowania robotami budowlanymi w odniesieniu do architektury obiektu.

Na podstawie § 3 ust. 1 rozporządzenia Ministra Infrastruktury w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie, uprawnienia do projektowania bez ograniczeń stanowią podstawę do sporządzania projektów zagospodarowania działki i terenu w w/w specjalności.

Niniejsze uprawnienia nie obejmują obiektów i robót budowlanych wyszczególnionych w § 18, § 19, § 20, § 21 i § 22 rozporządzenia Ministra Infrastruktury z dnia 18 maja 2005 r.

PRZEWODNICZĄCY
Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej
Wielkopolskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa

mgr inż. Jan Lemański

Otrzymują:

1. Pan Marcin Gzieło
60-688 Poznań os. Jana III Sobieskiego 21/21
2. Okręgowa Rada Izby
3. Główny Inspektor Nadzoru
Budowlanego
4. a/a



ZAKŁAD USŁUG TECHNICZNYCH
80-541 Gdańsk; ul. Bliska 1b 5



e-mail

502-52-18-36

pracowniazut@gmail.com



Zaświadczenie

o numerze weryfikacyjnym:

WKP-NDJ-197-FP8 *

Pan Marcin Rafał Gzieło o numerze ewidencyjnym WKP/BO/0118/06
adres zamieszkania Kiekrz ul. Torfowa 1 a, 62-090 Rokietnica
jest członkiem Wielkopolskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa i posiada wymagane
ubezpieczenie od odpowiedzialności cywilnej.
Niniejsze zaświadczenie jest ważne od 2025-01-01 do 2025-12-31.

Zaświadczenie zostało wygenerowane elektronicznie i opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym
weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu w dniu 2024-11-29 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.piib.org.pl lub kontaktując się z biurem właściwej Okręgowej Izby Inżynierów
Budownictwa.





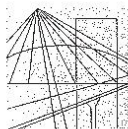
ZAKŁAD USŁUG TECHNICZNYCH
80-541 Gdańsk; ul. Bliska 1b 5



e-mail

502-52-18-36

pracowniazut@gmail.com



WIELKOPOLSKA
OKRĘGOWA
IZBA
INŻYNIERÓW
BUDOWNICTWA

OKRĘGOWA KOMISJA KWALIFIKACYJNA

sygn. akt WOIB-OKK-KP-0054-414/15/2016

Poznań, dnia 21 czerwca 2016 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 2014 r. poz. 1946) i art. 12 ust. 1 pkt 1, art. 12 ust. 2, 3, 4 i 4c pkt 1 oraz 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 2016 r. poz. 290) 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

decyzją Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej WOIB
otrzymuje

Pan
Dariusz Mariusz Siwczak
magister inżynier
kierunek: Budownictwo
urodzony dnia 19 lipca 1984 r. w Poznaniu

UPRAWNIENIA BUDOWLANE nr ewidencyjny WKP/0015/POOK/16

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

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 Izby Inżynierów Budownictwa w Poznaniu w terminie 14 dni od daty jej doręczenia.



Przewodniczący
Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej WOIB

prof. dr hab. inż. Wiesław Buczkowski



Na podstawie art.12 ust.1 pkt 1 i 5 ustawy Prawo budowlane Pan Dariusz Mariusz Siwczak 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 inż. Andrzej Barczyński:.....

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

Otrzymują:

1. Pan Dariusz Mariusz Siwczak
61-249 Poznań, os. Stare Żegrze 162/5
2. Okręgowa Rada Izby
3. Główny Inspektor Nadzoru
Budowlanego
4. a/a



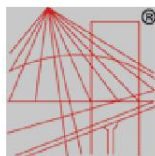
ZAKŁAD USŁUG TECHNICZNYCH
80-541 Gdańsk; ul. Bliska 1b 5



e-mail

502-52-18-36

pracowniazut@gmail.com



P O L S K A
I Z B A
INŻYNIERÓW
BUDOWNICTWA

Zaświadczenie

o numerze weryfikacyjnym:

WKP-N3I-1EA-ZHF *

Pan Dariusz Mariusz Siwczak o numerze ewidencyjnym WKP/BO/0264/16
adres zamieszkania Pałędzie ul. Leśna 55, 62-069 Pałędzie
jest członkiem Wielkopolskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa i posiada wymagane
ubezpieczenie od odpowiedzialności cywilnej.
Niniejsze zaświadczenie jest ważne od 2025-01-01 do 2025-12-31.

Zaświadczenie zostało wygenerowane elektronicznie i opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym
weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu w dniu 2024-12-12 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.piib.org.pl lub kontaktując się z biurem właściwej Okręgowej Izby Inżynierów
Budownictwa.



Weryfikacja poprawności danych
w niniejszym zaświadczeniu
można sprawdzić za pomocą numeru
weryfikacyjnego zaświadczenia na
stronie Polskiej Izby Inżynierów
Budownictwa www.piib.org.pl