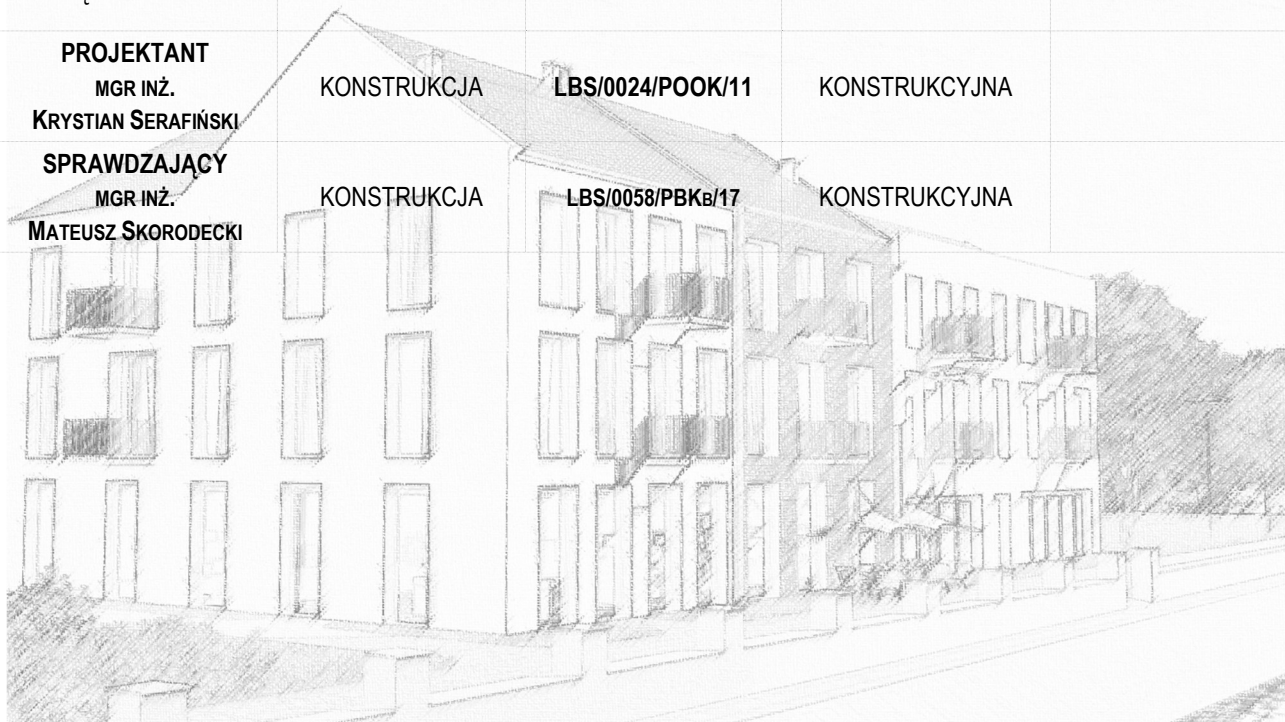


PROJEKT TECHNICZNY

BRANŻA: KONSTRUKCJA

NAZWA INWESTYCJI:	BUDOWA BUDYNKU OPIEKUŃCZO-WYCHOWAWCZEGO (PRZEDSZKOLE) WRAZ Z INFRASTRUKTURĄ TOWARZYSZĄCĄ.			
KATEGORIA OBIEKTU:	IX – BUDYNKI KULTURY, NAUKI I OŚWIATY			
ADRES INWESTYCJI:	NAZWA JEDNOSTKI EWIDENCYJNEJ: SIEDLISKO ; IDENTYFIKATOR JEDNOSTKI EWIDENCYJNEJ: 080408_2 ; NUMER I NAZWA OBRĘBU EWIDENCYJNEGO: 0005 - SIEDLISKO ; NUMER DZIAŁKI EWIDENCYJNEJ: 649/3, 649/4 ; IDENTYFIKATOR DZIAŁKI: 080408_2.0005.649/3, 080408_2.0005.649/4			
INWESTOR:	URZĄD GMINY SIEDLISKO PL. ZAMKOWY 6 67-112 SIEDLISKO			
JEDNOSTKA PROJEKTOWA:	SERAFIŃSCY SP. Z O.O. UL. PORTOWA 4, 67-100 NOWA SÓL			
IMIĘ I NAZWISKO	BRANŻA	UPRAWNIENIA	SPECJALNOŚĆ	PODPIS
PROJEKTANT MGR INŻ. KRYSZTIAN SERAFIŃSKI	KONSTRUKCJA	LBS/0024/POOK/11	KONSTRUKCYJNA	
SPRAWDZAJĄCY MGR INŻ. MATEUSZ SKORODECKI	KONSTRUKCJA	LBS/0058/PBKb/17	KONSTRUKCYJNA	



SPIS TREŚCI

OŚWIADCZENIE PROJEKTANTA O ZGODNOŚCI PROJEKTU Z PRZEPISAMI	3
BRANŻA: KONSTRUKCJA	4
OPIS TECHNICZNY	4
1. PODSTAWA OPRACOWANIA	4
2. PRZEDMIOT I ZAKRES OPRACOWANIA	4
3. ZAKRES ZAMIERZENIA BUDOWLANEGO BRANŻY KONSTRUKCYJNEJ	4
4. WYCIĄG Z DOKUMENTACJI GEOTECHNICZNEJ	4
5. OGÓLNY OPIS KONSTRUKCJI ORAZ WYMAGANIA I TRWAŁOŚĆ OBIEKTU	5
6. KATEGORIA OBIEKTU BUDOWLANEGO	5
7. DOKUMENTY ODNIESIENIA	5
8. ZESTAWIENIE OBCIĄŻEŃ	6
9. ROZWIĄZANIA KONSTRUKCYJNO-MATERIAŁOWE	12
10. REALIZACJA ROBÓT – PODSTAWOWE ZALECENIA I WYTYCZNE	13
11. WARUNKI WYKONYWANIA ROBÓT BUDOWLANO-MONTAŻOWYCH	14
12. UWAGI KOŃCOWE	14
13. KOPIA DECYZJI O NADANIU PROJEKTANTOM UPRAWNIEŃ BUDOWLANYCH W ODPOWIEDNIEJ SPECJALNOŚCI	15
14. KOPIA ZAŚWIADCZENIA O PRZYNALEŻNOŚCI PROJEKTANTÓW DO WŁAŚCIWEJ IZBY SAMORZĄDU ZAWODOWEGO	18
DOKUMENTACJA RYSUNKOWA	20
1. RZUT KONSTRUKCYJNY FUNDAMENTÓW SKALA 1:100 BPS2501-PT-K-S0001	21
2. RZUT KONSTRUKCYJNY PARTERU: NADPROŻA, PODCIĄGI SKALA 1:100 BPS2501-PT-K-S0002	22
3. RYSUNEK KONSTRUKCYJNY STROPODACHU : WIEŃCE ŻELBETOWE SKALA 1:100 BPS2501-PT-K-S0003	23
4. RZUT KONSTRUKCYJNY ATTYKI SKALA 1:100 BPS2501-PT-K-S0004	24
5. SZCZEGÓŁY KONSTRUKCYJNE: ŁAWY ŻELBETOWE ŁF1, ŁF2, ŁF3 SKALA 1:25 BPS2501-PT-K-Z0001	25
6. SZCZEGÓŁY KONSTRUKCYJNE: WIEŃCE ŻELBETOWE SKALA 1:25 BPS2501-PT-K-Z0002	26
7. SZCZEGÓŁY KONSTRUKCYJNE: TRZPIEŃ TŻ1, TŻ2, TŻ3 SKALA 1:25 BPS2501-PT-K-Z0003	27
8. SZCZEGÓŁY KONSTRUKCYJNE: PŁYTA ŻELBETOWA WSPORNIKOWA SKALA 1:25 BPS2501-PT-K-Z0004	28

OŚWIADCZENIE PROJEKTANTA O ZGODNOŚCI PROJEKTU Z PRZEPISAMI

Zgodnie z art. 34 ust. 3D pkt. 3 ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. Prawo Budowlane oświadczam, iż niniejszy projekt techniczny zamierzenia inwestycyjnego pn.: „Budowa budynku opiekuńczo-wychowawczego (przedszkole) wraz z infrastrukturą towarzyszącą, na dz. nr 649/3, 649/4 w miejscowości Siedlisko, gmina Siedlisko (obręb 0005)” został sporządzony zgodnie z obowiązującymi przepisami i normami oraz zasadami wiedzy technicznej.

NOWA SÓL, 24-03-2025

IMIĘ I NAZWISKO	BRANŻA	UPRAWNIENIA	SPECJALNOŚĆ	PODPIS
PROJEKTANT MGR INŻ. KRYSTIAN SERAFIŃSKI	KONSTRUKCJA	LBS/0024/POOK/11	KONSTRUKCYJNA	
SPRAWDZAJĄCY MGR INŻ. MATEUSZ SKORODECKI	KONSTRUKCJA	LBS/0058/PBKb/17	KONSTRUKCYJNA	

BRANŻA: KONSTRUKCJA

OPIS TECHNICZNY

1. PODSTAWA OPRACOWANIA

- Uzgodnienia z Inwestorem,
- Mapa sytuacyjno-wysokościowa do celów projektowych,
- Wizja lokalna,
- Dokumentacja badań podłoża gruntowego wraz z opinią geotechniczną fragmentu działki 649/4 przy ulicy Szkolnej w Siedlisku, luty 2025,
- Warunki techniczne przyłączenia do sieci wodociągowej i kanalizacyjnej będącej w zarządaniu Samorządowego Zakładu Budżetowego w Siedlisku dla działki 649/3, 649/4 w miejscowości Siedlisko SZB.7021.WT.6.2025 z dnia 20.02.2025,
- Decyzja o lokalizacji celu publicznego 4/2025 z dnia 11.03.2025,
- Warunki przyłączenia do sieci wodociągowej oraz kanalizacyjnej z dnia 20.02.2025,
- Warunki przyłączenia do sieci elektroenergetycznej ENEA Operator sp. z o.o. z dnia 12.03.2025,
- Obowiązujące normy i przepisy w budownictwie.

2. PRZEDMIOT I ZAKRES OPRACOWANIA

Zakres niniejszego opracowania stanowi projekt techniczny przedmiotowego zamierzenia inwestycyjnego. Projekt wykonano zgodnie z obowiązującymi przepisami oraz normami budowlanymi. Dokumentację projektową konstrukcji należy rozpatrywać razem z projektami pozostałych branż (projektem architektonicznym, projektami instalacji sanitarnych oraz instalacji elektrycznych).

3. ZAKRES ZAMIERZENIA BUDOWLANEGO BRANŻY KONSTRUKCYJNEJ

Dokumentacja niniejszego zamierzenia inwestycyjnego obejmuje projekt techniczny konstrukcji dla budynku opiekuńczo – wychowawczego (przedszkole).

4. WYCIĄG Z DOKUMENTACJI GEOTECHNICZNEJ

4.1. OPIS BUDOWY GEOLOGICZNEJ

Szczegółowa budowa geologiczna badanego terenu została rozpoznana sondowaniami do głębokości 4,0 m p.p.t. Stwierdzono osady wieku czwartorzędowego: holocenijskie gleby oraz plejstocenijskie piaski. Budowa geologiczna badanego fragmentu działki jest prosta. W podłożu badanej działki (fragmentu) od powierzchni terenu do głębokości 0,20-0,35m p.p.t. stwierdzono holocenijskie gleby. Pod glebą wystąpiły plejstocenijskie osady wodnolodowcowe wykształcone jako piaski średnie oraz piaski średnie z domieszką żwirów. Charakteryzują się one stanem średniozagęszczonym i zagęszczonym. Do głębokości 4,0 m p.p.t. nie osiągnięto ich spągu. Budowę geologiczną zaprezentowano na załączonych przekrojach geotechnicznych oraz kartach dokumentacyjnych sondowań..

4.2. OPIS WARUNKÓW HYDROGEOLOGICZNYCH

W podłożu badanego terenu nie stwierdzono występowanie wody podziemnej. Badania wykonano w czasie średnich stanów wody.

4.3. CHARAKTERYSTYKA WARUNKÓW GEOTECHNICZNYCH

Wykonane prace i badania geotechniczne oraz rodzaj projektowanego obiektu pozwalają na zaliczenie gruntów występujących w analizowanym podłożu do następujących warstw geotechnicznych:

- **WARSTWA I** – WARSTWA I – plejstocenijskie osady wodnolodowcowe wykształcone jako piaski średnie, które charakteryzują się stanem średniozagęszczonym. Według badań terenowych wartość średniego stopnia zagęszczenia wynosi $ID = 0,55$;;
- **WARSTWA IIA** – plejstocenijskie osady wodnolodowcowe wykształcone jako piaski średnie, które charakteryzują się stanem zagęszczonym. Według badań terenowych wartość średniego stopnia zagęszczenia wynosi $ID = 0,70$.;

4.4. ZALECENIA WG DOKUMENTACJI BADAŃ PODŁOŻA GRUNTOWEGO

- Prace zmienne prowadzić w okresie suchym (najlepiej letnim).

4.5. KATEGORIA GEOTECHNICZNA

Projektowany obiekt budowlany został zaliczony do I kategorii geotechnicznej w prostych warunkach gruntowych.

5. OGÓLNY OPIS KONSTRUKCJI ORAZ WYMAGANIA I TRWAŁOŚĆ OBIEKTU

Zaprojektowano jednokondygnacyjny budynek opiekuńczo - wychowawczy. Budynek jest niepodpiwniczony, posadowiony bezpośrednio na ławach fundamentowych, przykryty dachem płaskim. Obiekt o konstrukcji mieszanej, tradycyjnej, murowanej. Nadproża otworów okiennych i drzwiowych zaprojektowano z elementów prefabrykowanych L19 oraz monolitycznych. Ściany konstrukcyjne zewnętrzne części nadziemnej murowane z bloczków silikatowych na zaprawie do cienkich spoin. Strop w budynku zaprojektowano jako gęstożebrowy – Rectobeton.

5.1. WYMAGANIA I TRWAŁOŚĆ OBIEKTU

Kategoria projektowanego okresu użytkowania – 50 lat.

Konstrukcję murowaną oraz żelbetową dostosowano do sposobu użytkowania obiektu z uwzględnieniem klas środowiska wg PN-EN 206-1:2003. Warunki środowiska poszczególnych elementów konstrukcyjnych budynku określono w punkcie „Rozwiązania konstrukcyjno-materiałowe”.

6. KATEGORIA OBIEKTU BUDOWLANEGO

Projektowany budynek w całości zalicza się do I kategorii zgodnie z klasyfikacją obiektów budowlanych zawartą w ustawie z dnia 7 lipca 1994 r. Prawo budowlane (Dz.U. 2023, poz. 967).

7. DOKUMENTY ODNIESIENIA

Podstawa opracowania:

- PN-EN 1990:2004 – Podstawy projektowania konstrukcji.
- PN-EN 1991-1-1 – Oddziaływania ogólne. Ciężar objętościowy, ciężar własny, obciążenia użytkowe w budynkach.
- PN-EN 1991-1-3 – Oddziaływania ogólne. Oddziaływania ogólne – Obciążenie śniegiem.
- PN-EN 1991-1-4 – Oddziaływania ogólne. Oddziaływania ogólne – Oddziaływania wiatru.
- PN-EN 1991-1-5 – Oddziaływania na konstrukcje: Oddziaływania ogólne – Oddziaływania termiczne.
- PN-EN 1991-1-6 – Oddziaływania na konstrukcje: Oddziaływania ogólne – Oddziaływania w czasie wykonywania konstrukcji.
- PN-EN 1991-1-7 – Oddziaływania na konstrukcje: Oddziaływania ogólne – Oddziaływania wyjątkowe.
- PN-EN 1992-1-1 – Projektowanie konstrukcji z betonu: Reguły ogólne i reguły dla budynków.
- PN-EN 1995-1-1 – Projektowanie konstrukcji drewnianych Część 1-1 Postanowienia ogólne. Reguły ogólne i reguły dotyczące budynków.
- PN-EN 1997-1 – Projektowanie geotechniczne: Zasady ogólne.

8. ZESTAWIENIE OBCIĄŻEŃ

8.1. OBCIĄŻENIA STAŁE

OBCIĄŻENIA STAŁE CHARAKTERYSTYCZNE

Element konstrukcyjny	Rodzaj obciążenia	Wartość [kN/m ²]	Suma [kN/m ²]	UWAGI
Ściany zewnętrzne	Tynk mineralny na siatce 1,5cm	0,29	5,32	
	Wełna mineralna gr.20cm	0,28		
	Bloczki silikatowe gr.24cm	4,56		
	tynk gipsowy 1,0cm	0,19		
Ściany wewnętrzne	Tynk gipsowy 1,0cm	0,19	4,94	
	Bloczki silikatowe gr.24cm	4,56		
	Tynk gipsowy 1,0cm	0,19		
Ściany fundamentowe	Hydroizolacja - folia kubełkowa	0,02	5,99	
	Wełna mineralna gr.15cm	0,21		
	Izolacja PW	-		
	Bloczki betonowe gr.24cm	5,76		
	Izolacja PW	-		
Stropodach	Papa wierzchniego krycia	0,42	2,39	Zestawienie nie uwzględnia ciężaru własnego stropu!!!
	Papa podkładowa	1,40		
	Ocieplenie wełna mineralna 42cm	0,01		
	Papa paroizolacyjna	0,26		
	Strop RECTOR	0,01		
	System g-k mocowany do rusztu	0,29		
	Tynk gipsowy 0,5cm			

8.2. OBCIĄŻENIE UŻYTKOWE

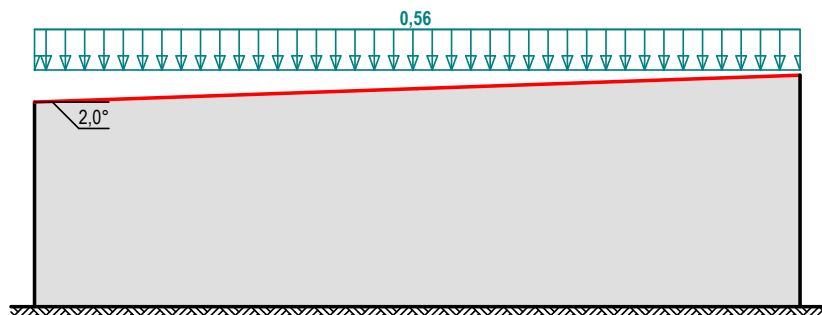
Obciążenie użytkowe wg PN-EN 1991-1-1 / Obciążenia użytkowe powierzchni dachów (6.3.4)

Równomiernie rozłożone obciążenie użytkowe powierzchni dachu - powierzchnia kategorii H → od 0,0 do 1,0 kN/m²,
zalecane 0,4 kN/m²

8.3. OBCIĄŻENIE ŚNIEGIEM

Obciążenie śniegiem wg PN-EN 1991-1-3 / Dachy jednopołaciowe (5.3.2)

 s [kN/m²]



Cały dach - równomierny układ obciążenia:

- Dach jednopołaciowy
- Warunki lokalizacyjne: normalne, przypadek A (brak wyjątkowo obfitych opadów śniegu i brak wyjątkowych zamieci)
- Sytuacja obliczeniowa: trwała lub przejściowa
- Obciążenie charakterystyczne śniegiem gruntu (wg załącznika krajowego):
Strefa obciążenia śniegiem 1; $A = 83 \text{ m n.p.m.}$
 $s_k = 0,007 \cdot A - 1,4 = -0,819 \text{ kN/m}^2 < 0,7 \text{ kN/m}^2 \rightarrow s_k = 0,7 \text{ kN/m}^2$
- Współczynnik ekspozycji:
Teren: normalny
 $C_e = 1,0$
- Współczynnik termiczny: $C_t = 1,0$
- Współczynnik kształtu dachu:
Kąt nachylenia połaci dachowej: $\alpha = 2,0^\circ$
 $\mu_1 = 0,8$

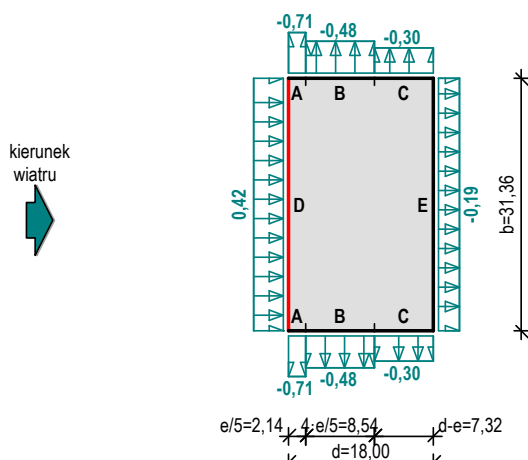
Obciążenie charakterystyczne śniegiem:

$$s = \mu_1 \cdot C_e \cdot C_t \cdot s_k = 0,8 \cdot 1,0 \cdot 1,0 \cdot 0,7 = \mathbf{0,56 \text{ kN/m}^2}$$

8.4. OBCIĄŻENIE WIATREM - ŚCIANY

Obciążenie wiatrem wg PN-EN 1991-1-4 / Ściany pionowe budynków na rzucie prostokąta - ciśnienie zewnętrzne (7.2.2)

 $F_{w,e}$ [kN/m²]



Dane ogólne:

- Budynek o wymiarach: $d = 18,00$ m, $b = 31,36$ m, $h = 5,34$ m
- Wymiar $e = \min(b, 2 \cdot h) = 10,7$ m
- Obliczany element: element konstrukcyjny
- Wartość podstawowa bazowej prędkości wiatru:
Strefa obciążenia wiatrem 1; $A = 83$ m n.p.m.
 $v_{b,0} = 22$ m/s (wg załącznika krajowego)
- Współczynnik kierunkowy: $c_{dir} = 1,0$
- Współczynnik sezonowy: $c_{season} = 1,00$
- Bazowa prędkość wiatru: $v_b = c_{dir} \cdot c_{season} \cdot v_{b,0} = 22,00$ m/s
- Kategoria terenu II $\rightarrow z_0 = 0,05$ m, $z_{min} = 2$ m
- Wysokość odniesienia: $z_e = h = 5,34$ m
- Współczynnik orografii: $c_o(z_e) = 1$
- Współczynnik turbulencji: $k_l = 1,0$
- Współczynnik terenu: $k_r = 0,19 \cdot (z_0/z_{0,II})^{0,07} = 0,190$
- Współczynnik chropowatości: $c_r(z_e) = k_r \cdot \ln(z_e/z_0) = 0,190 \cdot \ln(5,34/0,05) = 0,89$ (wg p.4.3.2 normy)
- Średnia prędkość wiatru: $v_m(z_e) = c_r(z_e) \cdot c_o(z_e) \cdot v_b = 19,52$ m/s
- Intensywność turbulencji: $I_v(z_e) = k_l / (c_o(z_e) \cdot \ln(z_e/z_0)) = 0,214$
- Gęstość powietrza: $\rho = 1,25$ kg/m³
- Szczytowe ciśnienie prędkości: $q_p(z_e) = [1 + 7 \cdot I_v(z_e)] \cdot (1/2) \cdot \rho \cdot v_m^2(z_e) = 595,3$ Pa = 0,595 kPa
- Współczynnik konstrukcyjny: $c_{sCd} = 1,000$

Ściana nawietrzna - pole D:

- Współczynnik ciśnienia zewnętrznego: $c_{pe} = c_{pe,10} = +0,706$

Siła oddziaływania wiatru na powierzchnię zewnętrzną:

$$F_{w,e} = c_{sCd} \cdot q_p(z_e) \cdot c_{pe} = 1,000 \cdot 0,595 \cdot 0,706 = \mathbf{0,42 \text{ kN/m}^2}$$

Ściana zawietrzna - pole E:

- Współczynnik ciśnienia zewnętrznego: $c_{pe} = c_{pe,10} = -0,312$

Siła oddziaływania wiatru na powierzchnię zewnętrzną:

$$F_{w,e} = c_{sCd} \cdot q_p(z_e) \cdot c_{pe} = 1,000 \cdot 0,595 \cdot (-0,312) = \mathbf{-0,19 \text{ kN/m}^2}$$

Ściana boczna - pole A:

- Współczynnik ciśnienia zewnętrznego: $c_{pe} = c_{pe,10} = -1,2$

Siła oddziaływania wiatru na powierzchnię zewnętrzną:

$$F_{w,e} = c_s c_d \cdot q_p(z_e) \cdot c_{pe} = 1,000 \cdot 0,595 \cdot (-1,2) = -0,71 \text{ kN/m}^2$$

Ściana boczna - pole B:

- Współczynnik ciśnienia zewnętrznego: $c_{pe} = c_{pe,10} = -0,8$

Siła oddziaływania wiatru na powierzchnię zewnętrzną:

$$F_{w,e} = c_s c_d \cdot q_p(z_e) \cdot c_{pe} = 1,000 \cdot 0,595 \cdot (-0,8) = -0,48 \text{ kN/m}^2$$

Ściana boczna - pole C:

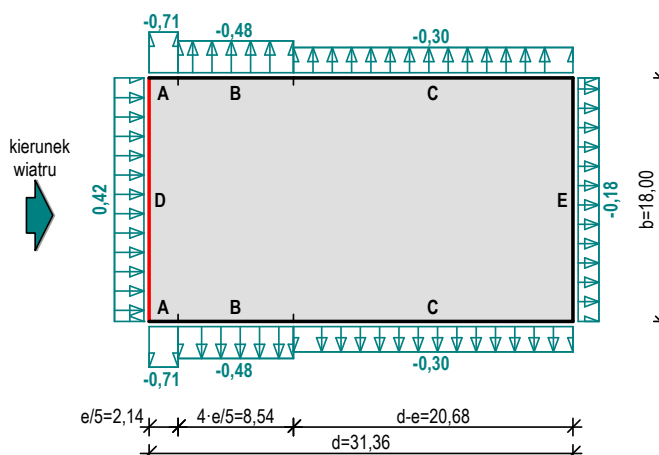
- Współczynnik ciśnienia zewnętrznego: $c_{pe} = c_{pe,10} = -0,5$

Siła oddziaływania wiatru na powierzchnię zewnętrzną:

$$F_{w,e} = c_s c_d \cdot q_p(z_e) \cdot c_{pe} = 1,000 \cdot 0,595 \cdot (-0,5) = -0,30 \text{ kN/m}^2$$

Obciążenie wiatrem wg PN-EN 1991-1-4 / Ściany pionowe budynków na rzucie prostokąta - ciśnienie zewnętrzne (7.2.2)

 $F_{w,e} \text{ [kN/m}^2\text{]}$



Dane ogólne:

- Budynek o wymiarach: $d = 31,36 \text{ m}$, $b = 18,00 \text{ m}$, $h = 5,34 \text{ m}$

- Wymiar $e = \min(b, 2 \cdot h) = 10,7 \text{ m}$

- Obliczany element: element konstrukcyjny

- Wartość podstawowa bazowej prędkości wiatru:

Strefa obciążenia wiatrem 1; $A = 83 \text{ m n.p.m.}$

$v_{b,0} = 22 \text{ m/s}$ (wg załącznika krajowego)

- Współczynnik kierunkowy: $c_{dir} = 1,0$

- Współczynnik sezonowy: $c_{season} = 1,00$

- Bazowa prędkość wiatru: $v_b = c_{dir} \cdot c_{season} \cdot v_{b,0} = 22,00 \text{ m/s}$

- Kategoria terenu II $\rightarrow z_0 = 0,05 \text{ m}$, $z_{min} = 2 \text{ m}$

- Wysokość odniesienia: $z_e = h = 5,34 \text{ m}$

- Współczynnik orografii: $c_o(z_e) = 1$

- Współczynnik turbulencji: $k_1 = 1,0$

- Współczynnik terenu: $k_r = 0,19 \cdot (z_0/z_{0,II})^{0,07} = 0,190$

- Współczynnik chropowatości: $c_r(z_e) = k_r \cdot \ln(z_e/z_0) = 0,190 \cdot \ln(5,34/0,05) = 0,89$ (wg p.4.3.2 normy)

- Średnia prędkość wiatru: $v_m(z_e) = c_r(z_e) \cdot c_o(z_e) \cdot v_b = 19,52 \text{ m/s}$

- Intensywność turbulencji: $I_v(z_e) = k_1 / (c_o(z_e) \cdot \ln(z_e/z_0)) = 0,214$

- Gęstość powietrza: $\rho = 1,25 \text{ kg/m}^3$

- Szczytowe ciśnienie prędkości: $q_p(z_e) = [1 + 7 \cdot I_v(z_e)] \cdot (1/2) \cdot \rho \cdot v_m^2(z_e) = 595,3 \text{ Pa} = 0,595 \text{ kPa}$

- Współczynnik konstrukcyjny: $c_s c_d = 1,000$

Ściana nawietrzna - pole D:

- Współczynnik ciśnienia zewnętrznego: $c_{pe} = c_{pe,10} = +0,700$

Siła oddziaływania wiatru na powierzchnię zewnętrzną:

$$F_{w,e} = c_s c_d \cdot q_p(z_e) \cdot c_{pe} = 1,000 \cdot 0,595 \cdot 0,700 = \mathbf{0,42 \text{ kN/m}^2}$$

Ściana zawietrzna - pole E:

- Współczynnik ciśnienia zewnętrznego: $c_{pe} = c_{pe,10} = -0,3$

Siła oddziaływania wiatru na powierzchnię zewnętrzną:

$$F_{w,e} = c_s c_d \cdot q_p(z_e) \cdot c_{pe} = 1,000 \cdot 0,595 \cdot (-0,3) = \mathbf{-0,18 \text{ kN/m}^2}$$

Ściana boczna - pole A:

- Współczynnik ciśnienia zewnętrznego: $c_{pe} = c_{pe,10} = -1,2$

Siła oddziaływania wiatru na powierzchnię zewnętrzną:

$$F_{w,e} = c_s c_d \cdot q_p(z_e) \cdot c_{pe} = 1,000 \cdot 0,595 \cdot (-1,2) = \mathbf{-0,71 \text{ kN/m}^2}$$

Ściana boczna - pole B:

- Współczynnik ciśnienia zewnętrznego: $c_{pe} = c_{pe,10} = -0,8$

Siła oddziaływania wiatru na powierzchnię zewnętrzną:

$$F_{w,e} = c_s c_d \cdot q_p(z_e) \cdot c_{pe} = 1,000 \cdot 0,595 \cdot (-0,8) = \mathbf{-0,48 \text{ kN/m}^2}$$

Ściana boczna - pole C:

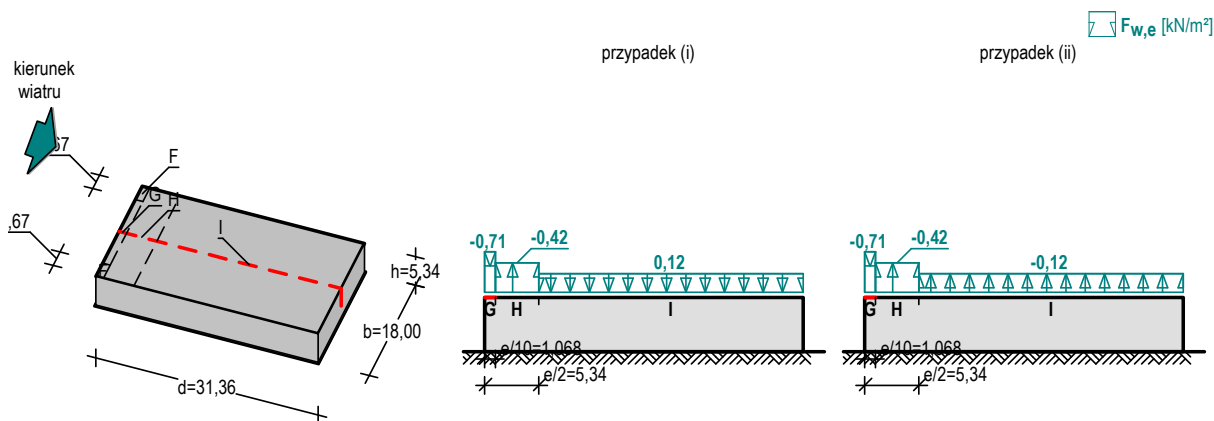
- Współczynnik ciśnienia zewnętrznego: $c_{pe} = c_{pe,10} = -0,5$

Siła oddziaływania wiatru na powierzchnię zewnętrzną:

$$F_{w,e} = c_s c_d \cdot q_p(z_e) \cdot c_{pe} = 1,000 \cdot 0,595 \cdot (-0,5) = \mathbf{-0,30 \text{ kN/m}^2}$$

8.5. OBCIĄŻENIE WIATREM – DACH PŁASKI

Obciążenie wiatrem wg PN-EN 1991-1-4 / Dachy płaskie - ciśnienie zewnętrzne (7.2.3)

**Dane ogólne:**

- Dach płaski o wymiarach: $b = 18,00 \text{ m}$, $d = 31,36 \text{ m}$
- Budynek o wysokości $h = 5,34 \text{ m}$
- Dach o krawędziach ostrych
- Wymiar $e = \min(b, 2 \cdot h) = 10,7 \text{ m}$
- Obliczany element: element konstrukcyjny
- Wartość podstawowa bazowej prędkości wiatru:
Strefa obciążenia wiatrem 1; $A = 83 \text{ m n.p.m.}$
 $v_{b,0} = 22 \text{ m/s}$ (wg załącznika krajowego)
- Współczynnik kierunkowy: $c_{dir} = 1,0$

- Współczynnik sezonowy: $c_{season} = 1,00$
- Bazowa prędkość wiatru: $v_b = c_{dir} \cdot c_{season} \cdot v_{b,0} = 22,00 \text{ m/s}$
- Kategoria terenu II $\rightarrow z_0 = 0,05 \text{ m}$, $z_{min} = 2 \text{ m}$
- Wysokość odniesienia: $z_e = h = 5,34 \text{ m}$
- Współczynnik orografii: $c_o(z_e) = 1$
- Współczynnik turbulencji: $k_1 = 1,0$
- Współczynnik terenu: $k_r = 0,19 \cdot (z_0/z_{0,II})^{0,07} = 0,190$
- Współczynnik chropowatości: $c_r(z_e) = k_r \cdot \ln(z_e/z_0) = 0,190 \cdot \ln(5,34/0,05) = 0,89$ (wg p.4.3.2 normy)
- Średnia prędkość wiatru: $v_m(z_e) = c_r(z_e) \cdot c_o(z_e) \cdot v_b = 19,52 \text{ m/s}$
- Intensywność turbulencji: $I_v(z_e) = k_1 / (c_o(z_e) \cdot \ln(z_e/z_0)) = 0,214$
- Gęstość powietrza: $\rho = 1,25 \text{ kg/m}^3$
- Szczytowe ciśnienie prędkości: $q_p(z_e) = [1 + 7 \cdot I_v(z_e)] \cdot (1/2) \cdot \rho \cdot v_m^2(z_e) = 595,3 \text{ Pa} = 0,595 \text{ kPa}$
- Współczynnik konstrukcyjny: $c_{scd} = 1,000$

Połąc w przekroju x/b = 0,50 - pole G:

- Współczynnik ciśnienia zewnętrznego: $c_{pe} = c_{pe,10} = -1,2$

Siła oddziaływania wiatru na powierzchnię zewnętrzną:

$$F_{w,e} = c_{scd} \cdot q_p(z_e) \cdot c_{pe} = 1,000 \cdot 0,595 \cdot (-1,2) = -0,71 \text{ kN/m}^2$$

Połąc w przekroju x/b = 0,50 - pole H:

- Współczynnik ciśnienia zewnętrznego: $c_{pe} = c_{pe,10} = -0,7$

Siła oddziaływania wiatru na powierzchnię zewnętrzną:

$$F_{w,e} = c_{scd} \cdot q_p(z_e) \cdot c_{pe} = 1,000 \cdot 0,595 \cdot (-0,7) = -0,42 \text{ kN/m}^2$$

Połąc w przekroju x/b = 0,50 - pole I - parcie:

- Współczynnik ciśnienia zewnętrznego: $c_{pe} = c_{pe,10} = 0,2$

Siła oddziaływania wiatru na powierzchnię zewnętrzną:

$$F_{w,e} = c_{scd} \cdot q_p(z_e) \cdot c_{pe} = 1,000 \cdot 0,595 \cdot 0,2 = 0,12 \text{ kN/m}^2$$

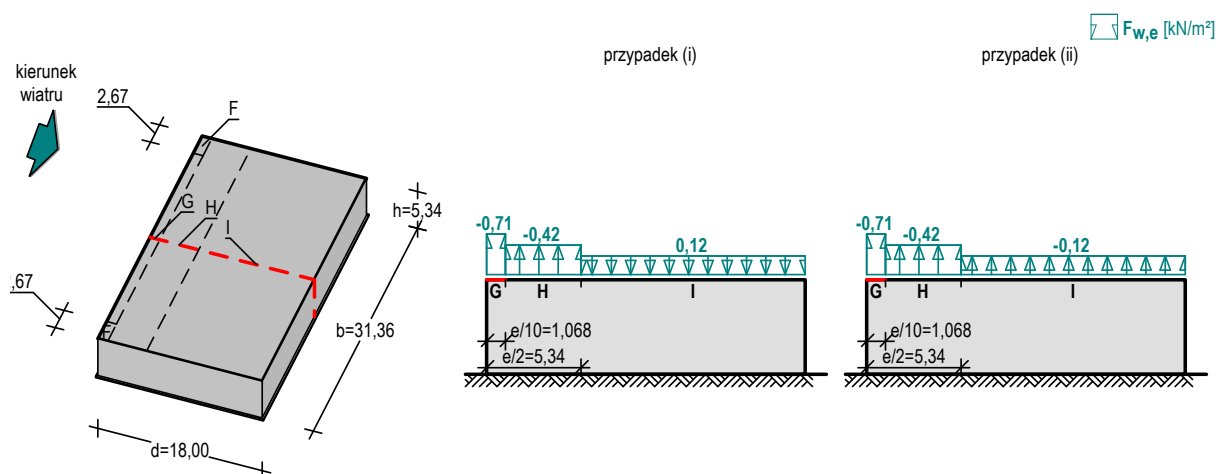
Połąc w przekroju x/b = 0,50 - pole I - ssanie:

- Współczynnik ciśnienia zewnętrznego: $c_{pe} = c_{pe,10} = -0,2$

Siła oddziaływania wiatru na powierzchnię zewnętrzną:

$$F_{w,e} = c_{scd} \cdot q_p(z_e) \cdot c_{pe} = 1,000 \cdot 0,595 \cdot (-0,2) = -0,12 \text{ kN/m}^2$$

Obciążenie wiatrem wg PN-EN 1991-1-4 / Dachy płaskie - ciśnienie zewnętrzne (7.2.3)



Dane ogólne:

- Dach płaski o wymiarach: $b = 31,36 \text{ m}$, $d = 18,00 \text{ m}$

- Budynek o wysokości $h = 5,34 \text{ m}$
- Dach o krawędziach ostrych
- Wymiar $e = \min(b, 2 \cdot h) = 10,7 \text{ m}$
- Obliczany element: element konstrukcyjny
- Wartość podstawowa bazowej prędkości wiatru:
Strefa obciążenia wiatrem 1; $A = 83 \text{ m n.p.m.}$
 $v_{b,0} = 22 \text{ m/s}$ (wg załącznika krajowego)
- Współczynnik kierunkowy: $c_{dir} = 1,0$
- Współczynnik sezonowy: $c_{season} = 1,00$
- Bazowa prędkość wiatru: $v_b = c_{dir} \cdot c_{season} \cdot v_{b,0} = 22,00 \text{ m/s}$
- Kategoria terenu II $\rightarrow z_0 = 0,05 \text{ m}, z_{min} = 2 \text{ m}$
- Wysokość odniesienia: $z_e = h = 5,34 \text{ m}$
- Współczynnik orografii: $c_o(z_e) = 1$
- Współczynnik turbulencji: $k_l = 1,0$
- Współczynnik terenu: $k_r = 0,19 \cdot (z_0/z_{0,II})^{0,07} = 0,190$
- Współczynnik chropowatości: $c_r(z_e) = k_r \cdot \ln(z_e/z_0) = 0,190 \cdot \ln(5,34/0,05) = 0,89$ (wg p.4.3.2 normy)
- Średnia prędkość wiatru: $v_m(z_e) = c_r(z_e) \cdot c_o(z_e) \cdot v_b = 19,52 \text{ m/s}$
- Intensywność turbulencji: $I_v(z_e) = k_l / (c_o(z_e) \cdot \ln(z_e/z_0)) = 0,214$
- Gęstość powietrza: $\rho = 1,25 \text{ kg/m}^3$
- Szczytowe ciśnienie prędkości: $q_p(z_e) = [1 + 7 \cdot I_v(z_e)] \cdot (1/2) \cdot \rho \cdot v_m^2(z_e) = 595,3 \text{ Pa} = 0,595 \text{ kPa}$
- Współczynnik konstrukcyjny: $c_{sCd} = 1,000$

Połąć w przekroju x/b = 0,50 - pole G:

- Współczynnik ciśnienia zewnętrznego: $c_{pe} = c_{pe,10} = -1,2$

Siła oddziaływania wiatru na powierzchnię zewnętrzną:

$$F_{w,e} = c_{sCd} \cdot q_p(z_e) \cdot c_{pe} = 1,000 \cdot 0,595 \cdot (-1,2) = -0,71 \text{ kN/m}^2$$

Połąć w przekroju x/b = 0,50 - pole H:

- Współczynnik ciśnienia zewnętrznego: $c_{pe} = c_{pe,10} = -0,7$

Siła oddziaływania wiatru na powierzchnię zewnętrzną:

$$F_{w,e} = c_{sCd} \cdot q_p(z_e) \cdot c_{pe} = 1,000 \cdot 0,595 \cdot (-0,7) = -0,42 \text{ kN/m}^2$$

Połąć w przekroju x/b = 0,50 - pole I - parcie:

- Współczynnik ciśnienia zewnętrznego: $c_{pe} = c_{pe,10} = 0,2$

Siła oddziaływania wiatru na powierzchnię zewnętrzną:

$$F_{w,e} = c_{sCd} \cdot q_p(z_e) \cdot c_{pe} = 1,000 \cdot 0,595 \cdot 0,2 = 0,12 \text{ kN/m}^2$$

Połąć w przekroju x/b = 0,50 - pole I - ssanie:

- Współczynnik ciśnienia zewnętrznego: $c_{pe} = c_{pe,10} = -0,2$

Siła oddziaływania wiatru na powierzchnię zewnętrzną:

$$F_{w,e} = c_{sCd} \cdot q_p(z_e) \cdot c_{pe} = 1,000 \cdot 0,595 \cdot (-0,2) = -0,12 \text{ kN/m}^2$$

9. ROZWIĄZANIA KONSTRUKCYJNO-MATERIAŁOWE

9.1. FUNDAMENTY

Zaprojektowano następujące ławy fundamentowe:

- Ł.F.1 o wymiarach 60x30cm,
- Ł.F.2 o wymiarach 100x30cm,
- Ł.F.3 o wymiarach 80x30cm,

Ławy fundamentowe z betonu klasy C20/25 zbrojone stalą klasy A-IIIN (B500SP). Klasa ekspozycji XC2. Poziom posadowienia ław fundamentowych $D = -0,99\text{m}$ poniżej poziomu $\pm 0,00$ projektowanej posadzki. Zbrojenie ław fundamentowych wykonać zgodnie z dokumentacją rysunkową projektu technicznego.

Izolacje przeciwwilgociowe i przeciwwodne fundamentów należy wykonać zgodnie z projektem architektonicznym. W przerwach roboczych na łączeniu fundamentów i trzpieni / słupów żelbetowych / schodów należy zastosować jednoskładnikową mikro zaprawę uszczelniającą np. hydrostop 203 zgodnie z dokumentacją rysunkową projektu technicznego.

9.1. BETON PODKŁADOWY I ZASYPKA FUNDAMENTOWA ZEWNĘTRZNA

Pod projektowanymi fundamentami należy wykonać warstwę wyrównawczą, podkładową o gr 8-10 cm z betonu klasy C8/10. Izolacje fundamentów od strony zewnętrznej oraz wewnętrznej wykonać wg projektu architektonicznego. Do zasypania fundamentów po zewnętrznej stronie budynku należy wykorzystać grunty żwirowe, piaszczyste lub pospółki. Zasypkę należy wykonać warstwami, grubość usypywanych warstw powinna wynosić między 20-30 cm (grubość usypywanych warstw jest zależna od zastosowanych zagęszczarek). Wskaźnik zagęszczenia zasyпки powinien wynosić $Is \geq 0,97$.

9.2. ŚCIANY NOŚNE

Ściany fundamentowe murować z bloczków betonowych o grubości 24cm i wytrzymałości na ściskanie $f_b = 15\text{MPa}$, na zaprawie cementowej M10.

Ściany części nadziemnej murować z bloczków silikatowych o grubości 24cm, wysokości 20cm i wytrzymałości na ściskanie $f_b = 15\text{MPa}$, na zaprawie do cienkich spoin M10.

UWAGA! Przy wykonywaniu ścian należy realizować wymiary otworów pod względem dobranej do wbudowania stolarki okiennej i drzwiowej!

9.3. NADPROŻA PREFABRYKOWANE

Projektuje się nadproża okienne oraz drzwiowe z prefabrykowanych żelbetowych belek 2xL19-Nn o długości dostosowanej do wielkości przekrywanego otworu. Nośność prefabrykowanych belek L19-Nn przyjąć zgodnie z dokumentacją rysunkową projektu technicznego. W ścianach działowych projektuje się nadproża strunobetonowe SBN o długości dostosowanej do wielkości przekrywanego otworu. Nośność belek SBN zgodnie z dokumentacją rysunkową projektu technicznego.

9.4. TRZPIENIE

Z uwagi na usztywnienie ścian konstrukcyjnych i pod oparcie belek, w ścianach konstrukcyjnych projektuje się trzpień. Trzpień żelbetowy umieszczony w grubości ściany murowanej łączyć z konstrukcją muru na „strzępia” lub łączniki mechaniczne w postaci szyn stalowych np. HALFEN.

Trzpień żelbetowy wykonać z betonu klasy C20/25, zbroić prętami klasy A-IIIIN (B500SP). Klasa ekspozycji XC1. Zbrojenie trzpieni wykonać zgodnie z dokumentacją rysunkową projektu technicznego.

9.5. WIEŃCE

Wieńce żelbetowe wykonać z betonu klasy C20/25, zbroić prętami klasy A-IIIIN (B500SP). Klasa ekspozycji XC1. Zbrojenie wieńców wykonać zgodnie z dokumentacją rysunkową projektu technicznego.

9.6. STROPODACH

Stropodach zaprojektowano jako belkowo-pustakowy, prefabrykowany strop gęstożebrowy. Strop składa się ze strunobetonowych belek stropowych oraz wypełnień w postaci żwirobetonowych, wibroprasowanych pustaków. Uzupełnieniem systemu są: zbrojenia przypodporowe, zgrzewane maty siatki stalowej oraz beton monolityczny wylewany na budowie. Strop o grubości 27cm. Układ prefabrykowanych strunobetonowych belek stropowych wg. rysunku konstrukcyjnego projektu technicznego. Szczegółowe wytyczne dotyczące oparcia belek na wieńcu/belce, transportu, składowania, montażu oraz wykonania stropu wraz z zbrojeniem dodatkowym, żebrami rozdzielczymi, wieńcami stropowymi żelbetowymi należy przyjąć wg zaleceń i wytycznych producenta.

10. REALIZACJA ROBÓT – PODSTAWOWE ZALECENIA I WYTYCZNE

- Przyjęto tradycyjną kolejność realizacji robót.
- Przed rozpoczęciem robót ziemnych wykonać prace geodezyjne tj. wyznaczenie reperów wysokościowych, wyznaczenie elementów geometrycznych (osie, obrysy), wyznaczenie oraz kontrolę w czasie robót nachylenia skarp.
- Przed wykonaniem wykopów fundamentowych z objętego opracowaniem terenu zdjąć warstwę humusu.

- W czasie wykonywania wykopu, należy sprawdzić czy warstwy i charakter gruntu odpowiadają wytycznym, wg dołączonej dokumentacji geotechnicznej. W przypadku wystąpienia odmiennych gruntów lub innej głębokości zalegania gruntów od wartości podanych w projekcie należy wezwać projektanta konstrukcji.
- Podczas prowadzenia robót ziemnych i fundamentowych należy przewidzieć konieczność natychmiastowego odprowadzenia wód opadowych poza obręb prowadzonych robót.
- Wszystkie niezależne części konstrukcyjne budynku (pomiędzy dylatacjami) należy wykonać w sposób zapewniający pełną stabilność w trakcie budowy. W razie konieczności stosować tymczasowe podpory, stężenia oraz boczne podstemplowania.
- Wszystkie przejścia instalacyjne wg projektów branżowych. Dla przejść o wymiarach większych niż 25×25cm, nieuwzględnionych w projekcie należy uzyskać akceptację projektanta konstrukcji.
- Wszystkie wymiary, przed realizacją, sprawdzić na budowie!
- Przed zastosowaniem innych materiałów niż te, które zostały wskazane w projekcie, należy uzyskać zgodę autora projektu.

11. WARUNKI WYKONYWANIA ROBÓT BUDOWLANO-MONTAŻOWYCH

Wszystkie roboty budowlano-montażowe, a także odbiór robót, należy wykonać zgodnie z warunkami technicznymi wykonania i odbioru robót budowlano-montażowych wydanych przez Ministerstwo Budownictwa, Gospodarki Przestrzennej i Mieszkaniowej, a opracowanych przez Instytut Techniki Budowlanej.

12. UWAGI KOŃCOWE

- roboty budowlane wykonywać pod nadzorem uprawnionego kierownika budowy, zgodnie ze sztuką budowlaną, przepisami BHP i „Warunków wykonania i odbioru robót budowlanych” stosując materiały posiadające aprobaty techniczne i atesty higieniczne,
- należy stosować się do wytycznych wykonania robót określonych przez producentów zastosowanych materiałów budowlanych,
- zakazuje się stosowania materiałów nieznanego pochodzenia,
- dopuszcza się zmianę użytych w projekcie materiałów budowlanych na inne, dopuszczone do stosowania w budownictwie pod warunkiem zachowania nie gorszych parametrów technicznych.

IMIĘ I NAZWISKO	BRANŻA	UPRAWNIENIA	SPECJALNOŚĆ	PODPIS
PROJEKTANT MGR INŻ. KRYSTIAN SERAFIŃSKI	KONSTRUKCJA	LBS/0024/POOK/11	KONSTRUKCYJNA	
SPRAWDZAJĄCY MGR INŻ. MATEUSZ SKORODECKI	KONSTRUKCJA	LBS/0058/PBKb/17	KONSTRUKCYJNA	

13. KOPIA DECYZJI O NADANIU PROJEKTANTOM UPRAWNIENIÓW BUDOWLANYCH W ODPOWIEDNIEJ SPECJALNOŚCI

LUBUSKA OKRĘGOWA IZBA
INŻYNIERÓW BUDOWNICTWA
w Gorzowie Wlkp.
Okręgowa Komisja Kwalifikacyjna
sygn. akt LBS/OKK/0054/001/11

Gorzów Wlkp. 14.05.2011

DECYZJA

Na podstawie art. 24 ust. 1 pkt 2 ustawy z dnia 15 grudnia 2000r. o samorządach zawodowych architektów, inżynierów budownictwa oraz urbanistów (Dz. U. z 2001 r. Nr 5 poz. 42 z późn. zm.) i art. 12 ust. 3, art. 13 ust. 1 pkt 1, art. 14, ust. 1, pkt 2 ustawy z dnia 07 lipca 1994r. Prawo budowlane (tekst jednolity: Dz. U. 10.243.1623 z późn. zm.) oraz § 11 ust. 1 pkt 1 rozporządzenia Ministra Transportu i Budownictwa z dnia 28 kwietnia 2006r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie (Dz. U. Nr 83 poz. 578 z późn. zm.)

Okręgowa Komisja Kwalifikacyjna

o d a j e

Panu Krystianowi SERAFINSKIEMU

magistrowi inżynierowi - budownictwa
urodzonemu 19 października 1982r. w Nowej Soli
UPRAWNIENIA BUDOWLANE
numer ewidencyjny LBS/0074/TOOK/11

do projektowania bez ograniczeń
w specjalności konstrukcyjno-budowlanej

UZASADNIENIE

W związku z uwzględnieniem w całości badania strony na podstawie art. 107 § 4 Kpa odstępuje się od uzasadnienia decyzji. Zakres uprawnień podany jest na odwrocie.

Pouczanie

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

Członkowie Składu Orzekającego

1. mgr inż. Marek PUCHALSKI
2. mgr Emilia KUCHARCZYK
3. inż. Edward WIECKOWSKI



...

Szczegółowy zakres uprawnień
do projektowania bez ograniczeń
w specjalności konstrukcyjno-budowlanej

1. Na mocy art. 12 ust. 1 pkt 1 i 5, art. 13 ust. 4 ustawy - Prawo budowlane, w zakresie obywatela wyżej wymienioną specjalnością, niniejsze uprawnienia stanowią podstawa do:

- 1) Projektowania, sprawdzania projektów budowlanych i sprawowania nadzoru autorskiego;
- 2) Sprawowania kontroli technicznej utrzymania obiektów w budowlanych

2. Na mocy § 15 oraz § 17 ust. 1 pkt 1 rozporządzenia Ministra Transportu i Budownictwa z dnia 28 kwietnia 2006 r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie, uprawnienia budowlane w specjalności konstrukcyjno-budowlanej do projektowania bez ograniczeń uprawniają do projektowania obiektu budowlanego w zakresie:

- 1) sporządzania projektu architektoniczno-budowlanego w odniesieniu do konstrukcji obiektu;
- 2) sporządzania projektu zagospodarowania działki lub terenu w zakresie danej specjalności;

...

PRZEWODNICZĄCY
OKRĘGOWEJ KOMISJI KVALIFIKACYJNEJ
LUBUSKIEJ IZBY INŻYNIERÓW BUDOWNICTWA
mgr inż. Marek Puchalski

Otrzymują:

1. Pan Krystian Serafiński
Zam. ul. Arkadia 11; 67-100 Nowa Sól
2. Okręgowa Rada Izby w/m
3. Główny Inspektor Nadzoru Budowlanego
4. za.

**Lubuska Okręgowa Izba
Inżynierów Budownictwa
Okręgowa Komisja Kwalifikacyjna**
sygn. akt. LBS/OKK/0054/0032/2017

D E C Y Z J A

Na podstawie art. 24 ust.1 pkt 2 ustawy z dnia 15 grudnia 2000 r. o samorządach zawodowych architektów oraz inżynierów budownictwa (Dz. U. 2014. 1946 j.t.) i art.12 ust.2 i ust. 3, ust. 4c pkt 1, art.14 ust.1 pkt 2 ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. Prawo budowlane (Dz.U.2017.1332 j.t.) oraz § 10 i 12 ust. 1 rozporządzenia Ministra Infrastruktury i Rozwoju z dnia 11 września 2014r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie (Dz.U.2014.1278), po ustaleniu, że zostały spełnione warunki w zakresie przygotowania zawodowego oraz po złożeniu egzaminu na uprawnienia budowlane z wynikiem pozytywnym

Pan MATEUSZ MARIUSZ SKORODECKI
magister inżynier – budownictwo
urodzony dnia 14-05-1989 r.w Zielonej Górze

otrzymuje
UPRAWNIENIA BUDOWLANE
numer ewidencyjny LBS/0058/PBKb/17

do projektowania
w specjalności KONSTRUKCYJNO-BUDOWLANEJ
bez ograniczeń

U Z A S A D N I E N I E

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

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



Skład orzekający Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej

1. mgr inż. Józef Krzyżanowski
2. inż. Andrzej Wesoły
3. mgr Emilia Kucharczyk

[Handwritten signatures of the three members of the decision-making body: Józef Krzyżanowski, Andrzej Wesoły, and Emilia Kucharczyk.]

Otrzymują:

1. **Pan Mateusz Mariusz Skorodecki**
Zam. ul. Sportowa 7/1; 66-003 Zabór
2. Okręgowa Rada Lubuskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa
3. Główny Inspektor Nadzoru Budowlanego
4. a/a

Uprawnienia budowlane nadane

Panu **MATEUSZOWI MARIUSZOWI SKORODECKIEMU**

magistrowi inżynierowi budownictwa

ur. dnia 14-05-1989 r. w Zielonej Górze

numer ewidencyjny LBS/0058/PBKb/17

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

upoważniają

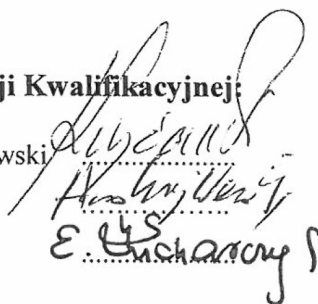
1. Na mocy § 12 ust. 1 Rozporządzenia z dnia 11 września 2014r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie (Dz.U.2014.1278) uprawnienia budowlane w specjalności konstrukcyjno-budowlanej bez ograniczeń upoważniają do projektowania konstrukcji obiektu.
2. Na mocy § 10 Rozporządzenia z dnia 11 września 2014r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie (Dz.U.2014.1278), uprawnienia budowlane do projektowania w danej specjalności upoważniają do sporządzania projektu zagospodarowania działki lub terenu, w zakresie tej specjalności.
3. Na mocy art. 12, ust. 1 pkt. 1 i 5 ustawy z dnia 7-07-1994r.(Dz.U.2017.1332-jednolity tekst), uprawnienia w danej specjalności do projektowania upoważniają:
 - 1) do projektowania, sprawdzania projektów architektoniczno-budowlanych i sprawowania nadzoru autorskiego;
 - 2) do sprawowania kontroli technicznej utrzymania obiektów budowlanych.

Skład orzekający Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej:

1. mgr inż. Józef Krzyżanowski

2. inż. Andrzej Wesoły

3. mgr Emilia Kucharczyk



14. KOPIA ZAŚWIADCZENIA O PRZYNALEŻNOŚCI PROJEKTANTÓW DO WŁAŚCIWEJ IZBY SAMORZĄDU ZAWODOWEGO



Zaświadczenie

o numerze weryfikacyjnym:

LBS-311-K9B-H8Z *

Pan Krystian Serafiński o numerze ewidencyjnym LBS/BO/0093/08
adres zamieszkania ul. Portowa 4, 67-100 Nowa Sól
jest członkiem Lubuskiej 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 2024-12-11 roku przez:

Wojciech Poręba, Przewodniczący Rady Lubuskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa.

Zgodnie z art. 78¹ K.c.

§ 1. Do zachowania elektronicznej formy czynności prawnej wystarcza złożenie oświadczenia woli w postaci elektronicznej i opatrzenie go
kwalifikowanym podpisem elektronicznym.

§ 2. Oświadczenie woli złożone w formie elektronicznej jest równoważne z oświadczeniem woli złożonym w formie pisemnej.

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



Zaświadczenie

o numerze weryfikacyjnym:
LBS-YJ9-YIE-DK5 *

Pan Mateusz Mariusz Skorodecki o numerze ewidencyjnym LBS/BO/0065/16
adres zamieszkania ul. Sportowa 7/1, 66-003 Zabór
jest członkiem Lubuskiej 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 2024-12-16 roku przez:

Wojciech Poręba, Przewodniczący Rady Lubuskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa.

Zgodnie z art. 78¹ K.c.

§ 1. Do zachowania elektronicznej formy czynności prawnej wystarczy złożenie oświadczenia woli w postaci elektronicznej i opatrzenie go
kwalifikowanym podpisem elektronicznym.

§ 2. Oświadczenie woli złożone w formie elektronicznej jest równoważne z oświadczeniem woli złożonym w formie pisemnej.

* Weryfikację poprawności danych w niniejszym zaświadczeniu można sprawdzić za pomocą numeru weryfikacyjnego zaświadczenia na
stronie Polskiej Izby Inżynierów Budownictwa www.piiib.org.pl lub kontaktując się z biurem właściwej Okręgowej Izby Inżynierów
Budownictwa.



Opisany w tym dokumencie
dokładnie opisany jest
dokładnie opisany jest
dokładnie opisany jest

DOKUMENTACJA RYSUNKOWA

Spis rysunków:

Rzut konstrukcyjny fundamentów	BPS2501-PT-K-S0001
Rzut konstrukcyjny parteru : nadproża, podciagi	BPS2501-PT-K-S0002
Rzut konstrukcyjny stropodachu: wieńce żelbetowe	BPS2501-PT-K-S0003
Rzut konstrukcyjny attyki	BPS2501-PT-K-S0004
Szczegóły konstrukcyjne : ławy fundamentowe ŁF1, ŁF2, ŁF3	BPS2501-PT-K-Z0001
Szczegóły konstrukcyjne : wieńce żelbetowe	BPS2501-PT-K-Z0002
Szczegóły konstrukcyjne : trzpień żelbetowy TŻ1, TŻ2, TŻ3	BPS2501-PT-K-Z0003
Szczegóły konstrukcyjne : płyta żelbetowa wspornikowa	BPS2501-PT-K-Z0004

UWAGA!

Wszystkie rysunki należy rozpatrywać łącznie. Wszystkie zmiany należy wprowadzać za zgodą projektantów.