



**PROJEKT ZAMIENNY KONSTRUKCJI ŚCIAN ZEWNĘTRZNYCH WRAZ Z ICH
POSADOWIENIEM NA POTRZEBY WYKONAWSTWA DLA PROJEKTU
BUDOWLANEGO „ ROZBUDOWA HALI MAGAZYNOWEJ O CZĘŚĆ
PRODUKCYJNĄ, SKŁADOWĄ I POMIESZCZENIA SOCJALNE ”**

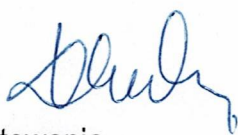
Inwestor: ARTFLEX Cezary Artur Bastek
ul. Krzemowa 2, 19-300 Elk

Lokalizacja Inwestycji: 19-300 Elk; ul. Krzemowa 2
nr ew. działki 2782/14, obręb 0002 Elk2

Stadium : Projekt adaptacji konstrukcji ścian zewnętrznych do
technologii systemu szalunku traconego na potrzeby
wykonawstwa.

Jednostka projektowa : Izodom2000 sp. z o.o.
98-220 Zduńska Wola , ul. Ceramiczna 2A

Projektant : mgr inż. Krzysztof Łęczycki
nr upr.: MAZ/0082/POOK/10;
nr ewid.: MAZ/BO/0412/10
uprawnienia budowlane do projektowania
bez ograniczeń w specjalności
konstrukcyjno-budowlanej


mgr inż. Krzysztof Łęczycki
uprawnienia budowlane do projektowania
bez ograniczeń w specjalności
konstrukcyjno-budowlanej
nr ewid.: MAZ/BO/0412/10
nr upr.bud.: MAZ/0082/POOK/10

Zduńska Wola, czerwiec 2022 r.

„IZODOM 2000 POLSKA” SPÓŁKA Z O.O.
PL 98-220 ZDUŃSKA WOLA, UL. CERAMICZNA 2 A, POLAND
Tel.: (0048) 43 823 41 88, Tel./Fax. (0048) 43 823 23 68
biuro@izodom.pl www.izodom.pl www.pasywnedomy.eu
NIP 726-00-00-414 KRS 0000225099



IZODOM2000
POLSKA

ZAWARTOŚĆ OPRACOWANIA.

Opis techniczny

1. Dane wstępne.
2. Ogólna charakterystyka rozwiązań konstrukcyjnych i materiałowych. Schemat statyczny konstrukcji.
3. Obciążenia, normy i założenia przyjęte w projekcie.
4. Wymagania techniczne i BHP.
5. Wytyczne wykonawcze.

Część rysunkowa.

1. K-01 - Rzut fundamentów – Geometria
2. K-01a – Stopy i ławy fundamentowe; wykotwienia - Zbrojenie.
3. K-02 - Rzut ścian w poziomie parteru i antresoli – Geometria.
4. K-02a – Słupy– Zbrojenie.
5. K-03 - Przekroje ścian i fundamentów – Geometria.
6. K-04 - Kłady (rozwinęcia) ścian – Geometria.
7. K-04a - Kłady (rozwinęcia) ścian – Zbrojenie.

OPIS TECHNICZNY

1. DANE WSTĘPNE

1.1. Opis techniczny i rysunki wykonawcze do niniejszego Projektu Zamiennego Konstrukcji należy rozpatrywać łącznie z dokumentacją z pierwotnego Projektu Konstrukcji (Projekt Budowlany) oraz Projektu Architektoniczno-Budowlanego – część architektoniczna, w szczególności tą częścią, która nie podlegała zmianom na technologię szalunku traconego. Projekt konstrukcji elementów stalowych w części produkcyjnej, a także ścian murowanych i stropów żelbetowych w części socjalnej obowiązuje w całości w wersji z pierwotnego Projektu Konstrukcji. W miejscach podparcia dźwigarów konstrukcji stalowej na nowoprojektowanych ścianach (słupach) zewnętrznych w części produkcyjnej oraz miejscach ewentualnych zmian w stropach żelbetowych opartych na nowoprojektowanych ścianach zewnętrznych w części socjalnej, wymagane mogą być korekty. Opracowanie nowych rozwiązań projektowych w powyższym zakresie nie jest przedmiotem niniejszej dokumentacji.

Wykonawca budynku przed przystąpieniem do prac powinien zapoznać się z wytycznymi systemu szalunku traconego i innymi opracowaniami technicznymi dotyczącymi zasad projektowania i wykonywania budynków w technologii szalunku traconego dostępnymi na rynku.

1.2. Podstawą opracowania niniejszego projektu jest:

- a) Projekt budowlany „Rozbudowy hali magazynowej o część produkcyjną i magazyn wysokiego składowania z częścią socjalną” część architektoniczna –(przekazana w wersji cyfrowej w formacie pdf)
- b) Projekt budowlany „Rozbudowy hali magazynowej o część produkcyjną i magazyn wysokiego składowania z częścią socjalną” część konstrukcyjna –(przekazana w wersji cyfrowej w formacie pdf oraz rysunki w formacie dwg)
- c) Decyzja nr 592/2021 z 16.09.2021 wydana przez Starostę Elckiego o zatwierdzeniu projektu budowlanego jak wyżej i udzieleniu pozwolenia na budowę.
- d) Wytyczne do zmian – głównie zmiany otworów okiennych w ścianach.
- e) Opinia geotechniczna z czerwca 2021r. wykonana przez Przedsiębiorstwo Geologiczne Eko-Geo Suwałki S.C. z Suwałk (przekazane przez Inwestora tylko w wersji cyfrowej - pliki pdf).

1.3. Niniejsze opracowanie nie narusza prawa autorskiego Projektantów projektu pierwotnego pod warunkiem uzyskania przez Inwestora Oświadczenia o wyrażeniu zgody na wprowadzenie zmian w zakresie jak w niniejszym projekcie. W przypadku braku zgody Projektantów, to Inwestor bierze na siebie odpowiedzialność za konsekwencje naruszenia praw autorskich.

2. OGÓLNA CHARAKTERYSTYKA ROZWIĄZAŃ KONSTRUKCYJNYCH I MATERIAŁOWYCH, SCHEMAT STATYCZNY KONSTRUKCJI.

Elementy konstrukcji adoptowane na technologię systemu szalunku traconego.

- Ściany zewnętrzne wraz z usztywniającymi konstrukcję słupami żelbetowymi będą posadowione na ławach i stopach fundamentowych żelbetowych o wysokości 50cm pod ściany i słupy w części niższej oraz 55cm pod ściany i słupy w części wyższej. Wymiary ław i stóp fundamentowych wg rysunków.
- Beton ław i stóp fundamentowych C25/30(B30), klasa ekspozycji XC2. Stal A-IIIN (B500SP)
- Prace fundamentowe wykonywać zgodnie z zaleceniami zawartymi w opinii geotechnicznej i w części rysunkowej. Należy pamiętać o „szybkim” wykonaniu nasypu budowlanego pod posadzkę, zasypaniu fundamentów i obsypaniu ścian zewnętrznych koniecznie z obydwu stron do poziomu spodu posadzki od wewnątrz i projektowanego poziomu terenu na zewnątrz. Zaleca się wykonanie zasypania ścian już po wybetonowaniu ich do poziomu „0”. Zasypane fundamenty będą działały stabilizująco dla ścian i słupów wspornikowych.
- Ściany zewnętrzne w części niższej projektuje się z pustaków systemu szalunku traconego z rdzeniem betonowym o grubości 15cm o grubości całkowitej 35cm (5+15+15).
- Ściany zewnętrzne w części wyższej projektuje się z pustaków systemu szalunku traconego z rdzeniem betonowym o grubości 20cm o grubości całkowitej 40cm (5+20+15).
- Nadproża nad otworami w ścianach zewnętrznych w systemie szalunku traconego wg rysunków.
- Beton słupów i ścian z nadprożami - C20/25(B25), klasa ekspozycji XC1. Stal A-IIIN (B500SP).

Elementy konstrukcji poza opracowaniem.

- Strop antresoli, schody oraz ściany i słupy wewnętrzne antresoli wg pierwotnego Projektu Budowlanego Konstrukcji (punkt 1.2.b.) lub innych opracowań.
- Konstrukcja stalowa dachu i słupów wewnętrznych – wg pierwotnego Projektu Budowlanego Konstrukcji (punkt 1.2.b.) lub innych opracowań.



Schemat statyczny

- Przyjęto najbardziej niekorzystny schemat statyczny słupów usztywniających jako wsporniki utwierdzone w stopach fundamentowych, obciążone tylko ciężarem własnym i obciążeniem poziomym od wiatru.
Słupy usztywniające przenoszą większą część obciążeń poziomych co pozwala na dwukierunkową pracę ścian zewnętrznych tzn. pionowo jako wspornik częściowo tylko utwierdzony w ławach fundamentowych oraz poziomo jak płyta żelbetowa oparta na podporach podatnych w postaci słupów usztywniających o rozpiętości równej rozstawowi tych słupów.

3. OBCIĄŻENIA, NORMY I ZAŁOŻENIA PRZYJĘTE W PROJEKCIE

- **Obciążenia.**
- Obciążenia stałe warstw od dachu przyjęto zgodnie z obliczeniami i założeniami z projektu pierwotnego. Nie miały one znaczenia na rozwiązania konstrukcyjne, bo decydującym schematem statycznym okazał się wspornik obciążony pionowo tylko ciężarem własnym i obciążeniem od wiatru.
Załączono własne zestawienia obciążeń poziomych od wiatru, a ciężar własny ścian przyjęto dla ścian w technologii systemu szalunku traconego.

a) Schematy obciążenia wiatrem
Część wysoka.

Kalkulator Oddziaływań Normowych EN 1.0

ZESTAWIENIE ODDZIAŁYWAŃ

Użytkownik: IZODOM 2000 POLSKA Sp. z o.o.

©2012 SPECBUD s.c. Gliwice

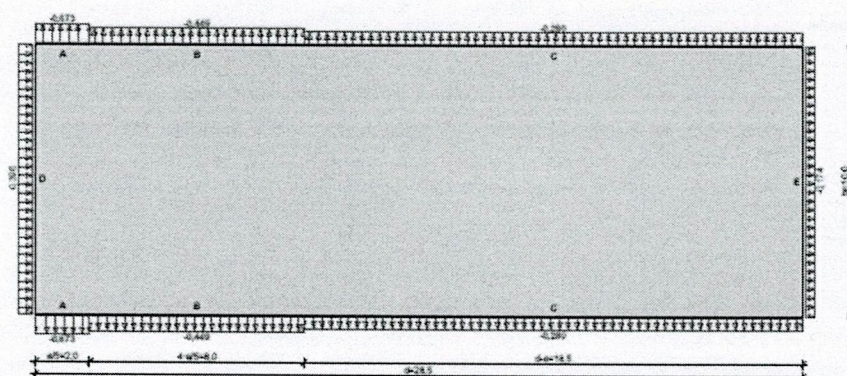
Autor: Krzysztof Łęczycki - Izodom 2000

Tytuł: Hala - Elk - Krzemowa

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



$F_{w,e}$ (N/m²)



- Budynek o wymiarach: $d = 28,5 \text{ m}$, $b = 10,0 \text{ m}$, $h = 8,3 \text{ m}$
- Wymiar $e = \min(b, 2 \cdot h) = 10,0 \text{ m}$
- Wartość podstawowa bazowej prędkości wiatru (wg Załącznika krajowego NA):
 - strefa obciążenia wiatrem 1; $A = 175 \text{ m n.p.m.} \rightarrow v_{b,0} = 22 \text{ m/s}$
- Współczynnik kierunkowy: $c_{dir} = 1,0$
- Współczynnik sezonowy: $c_{season} = 1,00$
- Bazowa prędkość wiatru: $v_b = c_{dir} \cdot c_{season} \cdot v_{b,0} = 22,00 \text{ m/s}$
- Wysokość odniesienia: $z_e = h = 8,30 \text{ m}$
- Kategoria terenu III $\rightarrow$ współczynnik chropowatości: $c_r(z_e) = 0,8 \cdot (8,3/10)^{0,19} = 0,77$ (wg Załącznika krajowego NA.6)
- Współczynnik rzeźby terenu (orografii): $c_o(z_e) = 1,00$
- Średnia prędkość wiatru: $v_m(z_e) = c_r(z_e) \cdot c_o(z_e) \cdot v_b = 16,99 \text{ m/s}$
- Intensywność turbulencji: $I_v(z_e) = 0,301$
- Gęstość powietrza: $\rho = 1,25 \text{ kg/m}^3$
- Wartość szczytowa ciśnienia prędkości:
 - $q_p(z_e) = [1 + 7 \cdot I_v(z_e)] \cdot (1/2) \cdot \rho \cdot v_m^2(z_e) = 560,6 \text{ Pa} = 0,561 \text{ kPa}$
- Współczynnik konstrukcyjny
 - przyjęto wg p.6.2.a $c_s c_d = 1$

Elewacja nawietrzna - pole D:

- Współczynnik ciśnienia zewnętrznego $c_{pe} = c_{pe,10} = +0,705$

Siła oddziaływania wiatru na powierzchnię zewnętrzną:

$$F_{w,e} = c_{scd} \cdot q_p(z_e) \cdot c_{pe} = 1 \cdot 0,561 \cdot 0,705 = 0,396 \text{ kN/m}^2$$

Elewacja zawietrzna - pole E:

- Współczynnik ciśnienia zewnętrznego $c_{pe} = c_{pe,10} = -0,311$

Siła oddziaływania wiatru na powierzchnię zewnętrzną:

$$F_{w,e} = c_{scd} \cdot q_p(z_e) \cdot c_{pe} = 1 \cdot 0,561 \cdot (-0,311) = -0,174 \text{ kN/m}^2$$

Elewacja boczna - pole A:

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

Siła oddziaływania wiatru na powierzchnię zewnętrzną:

$$F_{w,e} = c_{scd} \cdot q_p(z_e) \cdot c_{pe} = 1 \cdot 0,561 \cdot (-1,2) = -0,673 \text{ kN/m}^2$$

Elewacja boczna - pole B:

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

Siła oddziaływania wiatru na powierzchnię zewnętrzną:

$$F_{w,e} = c_{scd} \cdot q_p(z_e) \cdot c_{pe} = 1 \cdot 0,561 \cdot (-0,8) = -0,449 \text{ kN/m}^2$$

Elewacja boczna - pole C:

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

Siła oddziaływania wiatru na powierzchnię zewnętrzną:

$$F_{w,e} = c_{scd} \cdot q_p(z_e) \cdot c_{pe} = 1 \cdot 0,561 \cdot (-0,5) = -0,280 \text{ kN/m}^2$$

Część niska

Kalkulator Oddziaływań Normowych EN 1.0

ZESTAWIENIE ODDZIAŁYWAŃ

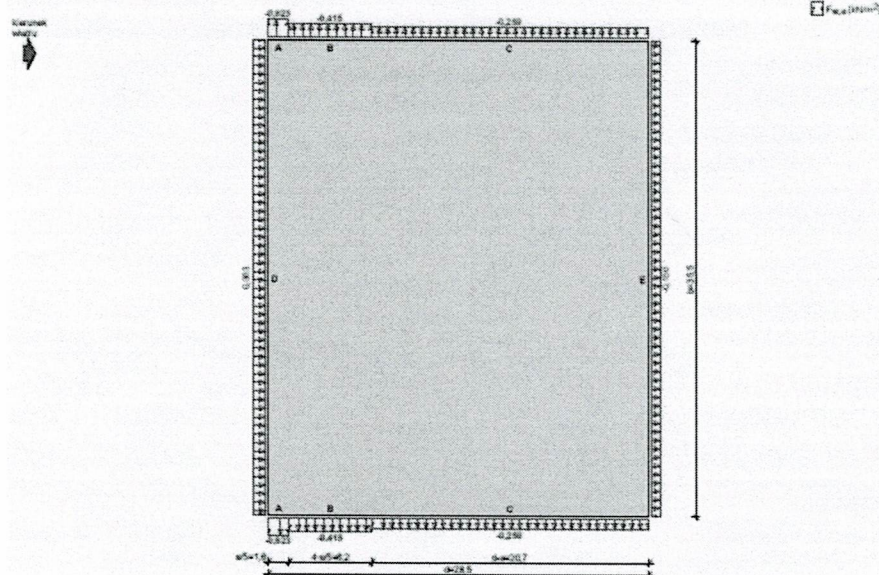
Użytkownik: IZODOM 2000 POLSKA Sp. z o.o.

©2012 SPECBUD s.c. Gliwice

Autor: Krzysztof Łęczycki - Izodom 2000

Tytuł: Hala - Elk - Krzemowa

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



- Budynek o wymiarach: $d = 28,5 \text{ m}$, $b = 35,5 \text{ m}$, $h = 3,9 \text{ m}$
- Wymiar $e = \min(b, 2 \cdot h) = 7,8 \text{ m}$
- Wartość podstawowa bazowej prędkości wiatru (wg Załącznika krajowego NA):
- strefa obciążenia wiatrem 1; $A = 175 \text{ m n.p.m.} \rightarrow v_{b,0} = 22 \text{ m/s}$
- Współczynnik kierunkowy: $c_{dir} = 1,0$
- Współczynnik sezonowy: $c_{season} = 1,00$
- Bazowa prędkość wiatru: $v_b = c_{dir} \cdot c_{season} \cdot v_{b,0} = 22,00 \text{ m/s}$
- Wysokość odniesienia: $z_e = h = 3,90 \text{ m}$
- Kategoria terenu III $\rightarrow$ współczynnik chropowatości: $c_r(z_e) = 0,8 \cdot (5,0/10)^{0,19} = 0,70$ (wg Załącznika krajowego NA.6)
- Współczynnik rzeźby terenu (orografii): $c_o(z_e) = 1,00$
- Średnia prędkość wiatru: $v_m(z_e) = c_r(z_e) \cdot c_o(z_e) \cdot v_b = 15,43 \text{ m/s}$
- Intensywność turbulencji: $I_v(z_e) = 0,355$
- Gęstość powietrza: $\rho = 1,25 \text{ kg/m}^3$
- Wartość szczytowa ciśnienia prędkości:
 $q_p(z_e) = [1 + 7 \cdot I_v(z_e)] \cdot (1/2) \cdot \rho \cdot v_m^2(z_e) = 518,9 \text{ Pa} = 0,519 \text{ kPa}$
- Współczynnik konstrukcyjny
- przyjęto wg p.6.2.a $c_{scd} = 1$

Elewacja nawietrzna - pole D:

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

Sila oddziaływania wiatru na powierzchnię zewnętrzną:

$$F_{w,e} = c_{scd} \cdot q_p(z_e) \cdot c_{pe} = 1 \cdot 0,519 \cdot 0,700 = 0,363 \text{ kN/m}^2$$

Elewacja zawietrzna - pole E:

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

Sila oddziaływania wiatru na powierzchnię zewnętrzną:

$$F_{w,e} = c_{scd} \cdot q_p(z_e) \cdot c_{pe} = 1 \cdot 0,519 \cdot (-0,3) = -0,156 \text{ kN/m}^2$$

Elewacja boczna - pole A:

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

Sila oddziaływania wiatru na powierzchnię zewnętrzną:

$$F_{w,e} = c_{scd} \cdot q_p(z_e) \cdot c_{pe} = 1 \cdot 0,519 \cdot (-1,2) = -0,623 \text{ kN/m}^2$$

Elewacja boczna - pole B:

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

Sila oddziaływania wiatru na powierzchnię zewnętrzną:

$$F_{w,e} = c_{scd} \cdot q_p(z_e) \cdot c_{pe} = 1 \cdot 0,519 \cdot (-0,8) = -0,415 \text{ kN/m}^2$$

Elewacja boczna - pole C:

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

Sila oddziaływania wiatru na powierzchnię zewnętrzną:

$$F_{w,e} = c_{scd} \cdot q_p(z_e) \cdot c_{pe} = 1 \cdot 0,519 \cdot (-0,5) = -0,259 \text{ kN/m}^2$$

b) Ciężar własny ścian w systemie szalunku traconego.**Ściany zewnętrzne 35cm(rdzeń 15cm)****Liczone na wysokość 1m**

Rodzaj materiału	ob.charakter. [kN/m]	γ_f	ob.oblicz. [kN/m]
Tynk mineralny 1,5 cm 0,015x21,0x1,0	0,32	1,35	0,43
Izolacja EPS 15+5 cm 0,20x0,40x1,0	0,08	1,35	0,11

rdzeń z betonu 15cm 0,15x25,0x1,0	3,75	1,35	5,06
Tynk gipsowy 1,0 cm 0,01x16,0x1,0	0,16	1,35	0,22
Razem obciążenie liniowe stałe	4,31	1,35	5,82

Ściany zewnętrzne 40cm(rdzeń 20cm)**Liczone na wysokość 1m**

Rodzaj materiału	ob.charakter. [kN/m]	γ_f	ob.oblicz. [kN/m]
Tynk mineralny 1,5 cm 0,015x21,0x1,0	0,32	1,35	0,43
Izolacja EPS 15+5 cm 0,20x0,40x1,0	0,08	1,35	0,11
rdzeń z betonu 20cm 0,20x25,0x1,0	5,00	1,35	6,75
Tynk gipsowy 1,0 cm 0,01x16,0x1,0	0,16	1,35	0,22
Razem obciążenie liniowe stałe	5,56	1,35	7,51

- Wykaz norm i opracowań dotyczących wymiarowania elementów budynku i płyty fundamentowej.**

- PN-EN 1992-1-1:2008 Eurokod 2 - Projektowanie konstrukcji z betonu -- Część 1-1:

Reguły ogólne i reguły dla budynków.

- PN-EN 1997-1:2008 Eurokod 7- Projektowanie geotechniczne- część 1. Zasady ogólne.

- Założenia projektowe**

- **Stan graniczny nośności (SGN)**

Zgodnie z założeniami normowymi poszczególnych elementów budynku od obciążeń obliczeniowych.

- **Stan graniczny użytkowalności (SGU)**

Elementy żelbetowe obliczono na graniczną szerokość rozwarcia rys mniejszą od 0,3 mm oraz dopuszczalne normowe przemieszczenia, współczynniki mimośrodowe dla fundamentów od obciążeń stałych charakterystycznych i zmiennych długotrwałych.

4. WYMAGANIA TECHNICZNE I BHP

Wszelkie prace budowlane należy wykonywać pod nadzorem osoby posiadającej uprawnienia budowlane w specjalności konstrukcyjno-budowlanej, a w przypadku odbioru wykopów i nasypów budowlanych w specjalności geotechnicznej (geologicznej) zgodnie z niniejszą dokumentacją, zasadami systemu IZODOM, oraz sztuką budowlaną, przestrzegając przepisy BHP i PPOŻ.

Przy wykonywaniu robót kierować się zasadami określonymi w normach i przepisach.

Środki techniczne i organizacyjne zapobiegające niebezpieczeństwom wynikającym z wykonywania robót:

- prowadzenie robót pod nadzorem osoby uprawnionej,
- stosowanie sprawnego sprzętu oraz materiałów posiadających wymagane atesty, świadectwa i aprobaty techniczne,
- przeszkolenie pracowników w zakresie wymogów BHP,
- stosowanie środków ochrony indywidualnej pracowników,
- zapewnienie na placu budowy środków pierwszej pomocy i podręcznego sprzętu gaśniczego,
- instruktaż pracowników przez kierownika budowy przed przystąpieniem do wykonywania robót szczególnie niebezpiecznych.

5. WYTYCZNE WYKONAWCZE.

a) Wszystkie roboty budowlano-montażowe prowadzić zgodnie z „Warunkami technicznymi wykonywania i odbioru robót budowlano-montażowych”, sztuką budowlaną, obowiązującymi normami, zachowując przepisy BHP i BIOZ; pod nadzorem osoby posiadającej odpowiednie uprawnienia budowlane.

b) Wszystkie materiały budowlane muszą posiadać Aprobaty Techniczne, znak bezpieczeństwa „B” oraz spełniać warunki normowe.

c) Podłoże gruntowe pod fundamenty powinno być sprawdzone przez uprawnionego geotechnika i potwierdzone wpisem do Dziennika Budowy. Sprawdzenia należy dokonać zarówno po wykonaniu wykopów do poziomu warstw nośnych rodzimych, jak i po wykonaniu ewentualnych nasypów budowlanych o wskaźniku zagęszczenia $I_{smin} = 0,97$. Zgodnie z opinią geotechniczną nasypy budowlane nie są przewidziane.

d) Wszystkie fundamenty oraz ściany fundamentowe izolowane przeciwwilgociowo wg projektu architektoniczno – budowlanego, pierwotnego projektu konstrukcji lub innych uzgodnień np. z Wykonawcą. Izolację ułożyć na całej powierzchni fundamentów i ścian zagłębionych w gruncie.



- e) Przed betonowaniem fundamentów należy wykonać instalację wod.-kan. wg proj. instalacji oraz instalację odgromową wg proj. elektrycznego.
- f) W trakcie betonowania ław fundamentowych i ścian należy uwzględnić ewentualne przerwy technologiczne opisane w niniejszym projekcie. Przerw technologicznych nie należy wykonywać w miejscach, gdzie mamy otwory na drzwi lub okna w ścianach. W miejscach przerw roboczych należy zapewnić przyczepność betonu stosując warstwę szepną oraz uszczelnienie stosując taśmy uszczelniające.
- g) Warunki dojrzewania i pielęgnacji betonu powinny spełniać wszystkie wymagania zawarte w warunkach technicznych wykonania i odbioru robót .

mgr inż. Krzysztof Łęczycki
nr upr.: MAZ/0082/POOK/10;
nr ewid.: MAZ/BO/0412/10

uprawnienia budowlane do projektowania
bez ograniczeń w specjalności
konstrukcyjno-budowlanej



mgr inż. Krzysztof Łęczycki
Uprawnienia budowlane do projektowania
bez ograniczeń w specjalności
konstrukcyjno-budowlanej
nr ewid.: MAZ/BO/0412/10
nr upr.bud.: MAZ/0082/POOK/10

CZĘŚĆ RYSUNKOWA





sygn. akt. MAZ/7131/ 16 /10 /K

Warszawa, dnia 21 czerwca 2010 r.

DECYZJA

Na podstawie art. 11 ust. 1 i 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. 12 ust. 1 pkt 1 i 5, ust. 3, art. 13 ust. 1 pkt 1 i ust. 4, art. 14 ust. 1 pkt 2 ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. – Prawo budowlane (tekst jednolity: Dz.U. z 2006 r. Nr 156, poz. 1118 z późn. zm.) oraz § 11 ust. 1 pkt 1, § 15 i § 17 ust. 1 pkt 1 rozporządzenia Ministra Transportu i Budownictwa z dnia 28 kwietnia 2006 r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie (Dz.U. Nr 83 poz. 578 późn. zm.)

**Okręgowa Komisja Kwalifikacyjna
Mazowieckiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa:
nadaje**

**Panu Krzysztofowi Łęczyckiemu
magistrowi inżynierowi
urodzonemu dnia 8 października 1973 roku w Płocku, synowi Wiesława**

**UPRAWNIENIA BUDOWLANE
nr MAZ/ 0082 /POOK/10**

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

Szczegółowy zakres uprawnień

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

- 1/ projektowania, sprawdzania projektów architektoniczno-budowlanych i sprawowania nadzoru autorskiego,
- 2/ sprawowania kontroli technicznej utrzymania obiektów budowlanych.

II. Na mocy § 15 rozporządzenia Ministra Transportu i Budownictwa z dnia 28 kwietnia 2006 r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie, niniejsze uprawnienia stanowią podstawę do:

sporządzania projektu zagospodarowania działki lub terenu w zakresie specjalności konstrukcyjno – budowlanej.

III. Na mocy § 17 ust. 1 pkt 1 rozporządzenia Ministra Transportu i Budownictwa z dnia 28 kwietnia 2006 r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie, niniejsze uprawnienia stanowią podstawę do:

sporządzania projektu architektoniczno – budowlanego w odniesieniu do konstrukcji obiektu.

UZASADNIENIE

W związku z uwzględnieniem w całości żądania strony, na podstawie art. 107 § 4 Kodeksu postępowania administracyjnego odstępuje się od uzasadnienia decyzji.

POUCZENIE

1. Zgodnie z art. 12 ust. 7 ustawy – Prawo budowlane, podstawę do wykonywania samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie stanowi wpis do centralnego rejestru, prowadzonego przez Głównego Inspektora Nadzoru Budowlanego oraz wpis na listę członków właściwej izby samorządu zawodowego.

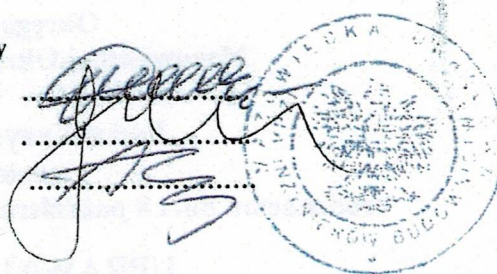
2. Od niniejszej decyzji służy odwołanie do Krajowej Komisji Kwalifikacyjnej Polskiej Izby Inżynierów Budownictwa w Warszawie za pośrednictwem Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej Mazowieckiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa w Warszawie, w terminie 14 dni od dnia jej doręczenia.

Skład Orzekający

1/ mgr inż. Zygmunt Garwoliński

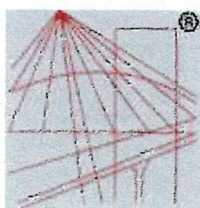
2/ mgr inż. Leszek Ganowicz

3/ mgr inż. Hanna Bałaj



Otrzymują:

1. Pan Krzysztof Łęczycki
ul. Strzelecka 21/25 m. 89
03-433 Warszawa
2. Główny Inspektor Nadzoru Budowlanego
3. a/a



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

Zaświadczenie

o numerze weryfikacyjnym:

MAZ-JQ6-BDN-3JL *

Pan KRZYSZTOF ŁĘCZYCKI o numerze ewidencyjnym MAZ/BO/0412/10
adres zamieszkania ul. Budowlana 7 m.57, 03-315 Warszawa (Targówek)
jest członkiem Mazowieckiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa i posiada wymagane
ubezpieczenie od odpowiedzialności cywilnej.
Niniejsze zaświadczenie jest ważne od 2022-02-01 do 2022-07-31.

Zaświadczenie zostało wygenerowane elektronicznie i opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym
weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu w dniu 2022-01-17 roku przez:

Roman Lulis, Przewodniczący Rady Mazowieckiej 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.

