

JEDNOSTKA PROJEKTOWA: C+HO aR Sp. z o.o.



adres: ul. Sowińskiego 24, 70-236 Szczecin

telefony: +48 91 433 1444, +48 601 276 161, +48 661 971 279, f: +48 91 433 1444

e-mail, www: firma@cplushoar.com, cplushoar.com

NIP, REGON: 852-26-58-978, 384381830

PROJEKT: **PRZEBUDOWA I REMONT BUDYNKU PRZY UL. MODRZEJEWSKIEJ 20
W ŚWINOUJŚCIU – PODZIAŁ NA ETAPY**

ADRES: UL. MODRZEJEWSKIEJ 20, ŚWINOUJŚCIE 72-600

NR EWIDENCYJNY DZIAŁKI: 228/2; OBRĘB WARSZÓW 12

INWESTOR: TBS Lokum Sp. z o.o.

UL. WYSPIAŃSKIEGO 35c, 72-600 ŚWINOUJŚCIE

FAZA: **PROJEKT TECHNICZNY**

BRANŻA: **KONSTRUKCJA**

PROJEKTANT KONSTRUKCJA: **mgr inż. WOJCIECH OSTROWSKI**

upr. proj. nr ZAP/0006/P00K/12 do projektowania w specjalności konstrukcyjno-budowlanej bez ograniczeń

SPRAWDZAJĄCY KONSTRUKCJA: **mgr inż. ŁUKASZ RZEPKA**

upr. proj. nr ZAP/0008/P00K/08 do projektowania w specjalności konstrukcyjno-budowlanej bez ograniczeń

SIERPIEŃ 2022

OŚWIADCZENIE

Zgodnie z art. 34 ust. 3d pkt 3 i ust. 3e Ustawy Prawo budowlane oświadczamy, że powyższy projekt budowlany został sporządzony zgodnie z obowiązującymi przepisami oraz zasadami wiedzy technicznej.

PROJEKTANT KONSTRUKCJA:

mgr inż. WOJCIECH OSTROWSKI

upr. proj. nr ZAP/0006/P00K/12 w specjalności konstrukcyjn
do projektowania bez ograniczeń

mgr inż. ŁUKASZ RZEPKA

SPRAWDZAJĄCY KONSTRUKCJA:

upr. proj. nr 13/ZPOIA/2002 w specjalności konstrukcyjnej
do projektowania bez ograniczeń

SPIS TREŚCI

I. OPIS TECHNICZNY DO PROJEKTU BUDOWLANO-WYKONAWCZEGO KONSTRUKCJI	3
1. Zakres opracowania	3
2. Materiały wykorzystane w opracowaniu	3
3. Zakres projektowanej przebudowy budynku	3
4. Geologia i posadowienie szybu windowego	3
5. Ekspertyza techniczna (ocena stanu technicznego)	4
6. Obliczenia statyczne	5
7. Rozwiązania szczegółowe konstrukcji	6
8. Uwagi końcowe	7
II. UPRAWNIENIA I AKTUALNY WPIS DO IZBY PROJEKTANTÓW	8

III. CZĘŚĆ RYSUNKOWA DO PROJEKTU BUDOWLANEGO KONSTRUKCJI

K-1	Rzut piwnicy.	1:100
K-2	Rzut parteru.	1:100
K-3	Rzut I piętra.	1:100
K-4	Rzut II piętra.	1:100
K-5	Rzut III piętra.	1:100
K-6	Rzut IV piętra.	1:100
K-7	Nadproża stalowe NS.	1:20
K-8	Nadproże Nd, NZ. Strop ST-1.	1:20
K-9	Szyb windowy SW-1, SW-2.	1:20

I. OPIS TECHNICZNY DO PROJEKTU BUDOWLANO-WYKONAWCZEGO KONSTRUKCJI

1. Zakres opracowania

Przedmiotem inwestycji jest projekt budowlano-wykonawczy przebudowy i remontu budynku przy ul. Modrzejewskiej w Świnoujściu.

2. Materiały wykorzystane w opracowaniu

- 2.1. Projekt architektoniczny.
- 2.2. Dokumentacja archiwalna projektu adaptacji budynku na budynek mieszkalny z lokalami socjalnymi za 2005r.
- 2.3. Prawo Budowlane – Dz. U. Nr 243 poz. 1623 z 2010r.
- 2.4. Warunki techniczne, jakim powinny odpowiadać budynki i ich usytuowanie – Dz. U. Nr 239 poz. 1597 z 2010r.
- 2.5. PN-82/B-02000 – Obciążenia budowli. Zasady ustalania wartości.
- 2.6. PN-82/B-02001 – Obciążenia budowli. Obciążenia stałe.
- 2.7. PN-82/B-02003 – Obciążenia budowli. Obciążenia zmienne technologiczne. Podstawowe obciążenia technologiczne i montażowe.
- 2.8. PN-80/B-02010/Az1 – Obciążenia w obliczeniach statycznych. Obciążenia śniegiem.
- 2.9. PN-77/B-02011/Az1 – Obciążenia w obliczeniach statycznych. Obciążenia wiatrem.
- 2.10. PN-B-03002 – Konstrukcje murowe niezbrojone. Projektowanie i obliczanie.
- 2.11. PN-B-03264 – Konstrukcje betonowe, żelbetowe i sprężone. Obliczenia statyczne i projektowanie.
- 2.12. PN-90/B-03200 – Konstrukcje stalowe. Obliczenia statyczne i projektowanie.

3. Zakres projektowanej przebudowy budynku

Przebudowa budynku w zakresie branży konstrukcyjnej obejmuje:

- a) Wybicie nowych i poszerzenie istniejących otworów drzwiowych w ścianach istniejących.
- b) Wyburzenie części ścian działowych.
- c) Wyburzenie części stropu w miejscu sytuowania szybów windowych.
- d) Wykonanie stropów przy szybach windowych.
- e) Wykonanie dwóch szybów windowych.

4. Geologia i posadowienie szybu windowego

Projektant nie dysponuje badaniami geologicznymi dla posadowienia szybów windowych. Przed wykonaniem szybów windowych należy wykonać badanie geologiczne w miejscach posadowienia.

W projekcie do obliczeń posadowienia szybu windowego przyjęto następujące założenia:

- występowanie w poziomie posadowienia piasków średnich w stanie średnio zagęszczonym $ID=0,5$;
- brak występowania w poziomie posadowienia wody gruntowej.

W przypadku stwierdzenia innych warunków gruntowo-wodnych niż założone powyżej, należy powiadomić projektanta celem weryfikacji przyjętych rozwiązań projektowych, w tym szczególnie wymiarów płyty podszymbia i izolacji przeciwwodnych.

Kierownik budowy zobowiązany jest odpowiednim wpisem do dziennika budowy potwierdzić stan gruntowo-wodny w miejscu posadowienia szybów windowych.

5. Ekspertyza techniczna (ocena stanu technicznego)

5.1. Zakres ekspertyzy

Ekspertyza swym zakresem obejmuje ocenę stanu technicznego elementów konstrukcyjnych budynku, istotnych z punktu widzenia planowanej przebudowy.

5.2. Opis ogólny budynku

Budynek 5-cio kondygnacyjny, podpiwniczony, o układzie korytarzowym z dwiema kłatkami schodowymi, kryty dachem płaskim. Konstrukcję nośną budynku stanowią ściany poprzeczne wewnętrzne i ściany szczytowe na których opierają się płyty prefabrykowanych stropów żelbetowych. W korytarzach płyty stropu oparte na belkach będących przedłużeniem ścian poprzecznych. Ściany podłużne korytarza oraz ściany podłużne zewnętrzne stanowią element osłonowy i usztywniający budynek.

Opis technologii wykonania budynku oparto na podstawie dokumentacji archiwalnym opracowaniu projektowym adaptacji budynku na budynek mieszkalny z lokalami socjalnymi z 2005r. Inwentaryzacji elementów budynku nie przeprowadzono. Przed prowadzeniem prac budowlanych należy zweryfikować przyjęty kierunek pracy stropów. Kierownik budowy zobowiązany jest odpowiednim wpisem do dziennika budowy potwierdzić zgodność kierunku pracy płyt stropowych z przyjętym w projekcie.

5.3. Opis elementów konstrukcyjnych budynku

Budynek posadowiony na żelbetowych ławach fundamentowych.

Ściany piwnic żelbetowe, wylane na miejscu. Poprzeczne wewnętrzne ściany nośne kondygnacji nadziemnych żelbetowe prefabrykowane grubości 15cm. Ściany korytarzowe podłużne kondygnacji nadziemnych żelbetowe, prefabrykowane grubości 16cm. Ściany zewnętrzne grubości 20cm z wtopionym ociepleniem z płyt suprema grubości 5cm. Ściany działowe murowane z cegły dziurawki o grubości 6 cm i 12cm.

Stropy nad wszystkimi kondygnacjami z żelbetowych płyt prefabrykowanych otworowych wysokości 24cm. Stropodach płaski wentylowany, pokryty papą.

Klatki schodowe prefabrykowane żelbetowe z belkami spocznikowymi.

5.4. Wnioski

Elementy budynku w stanie dobrym, aktualnie użytkowany. W przypadku natrafienia, w trakcie prowadzenia prac budowlanych, na uszkodzone elementy konstrukcyjne budynku tj. zarysowania ścian i stropów, należy powiadomić projektanta w celu przygotowania rozwiązań naprawczych.

Prace polegające na planowanej przebudowie należy wykonać zgodnie z projektem uwzględniając poniższe uwagi:

- przed przystąpieniem do prac budowlanych zweryfikować przyjęty w projekcie kierunek pracy stropów, a w przypadku stwierdzenia układu innego niż założone (kierunek oznaczony na rysunkach), należy powiadomić projektanta celem weryfikacji przyjętych rozwiązań projektowych i obliczeń statycznych;
- wykonać badania geologiczne w miejscu posadowienia szybów windowych, a wyniki porównać z przyjętymi w projekcie założeniami; w przypadku stwierdzenia warunków gruntowo-wodnych innych niż założone w projekcie należy powiadomić projektanta w celu weryfikacji przyjętych rozwiązań projektowych.

6. Obliczenia statyczne

6.1. Obciążenia

Obciążenia stałe stropu istniejącego.

Lp	Opis obciążenia	Obc. char. kN/m ²
1.	Wykładzina wielowarstwowa z PCW o grubości 1,9 mm (na polecie, butaprenie) [0,070kN/m ²]	0,07
2.	Warstwa cementowa na siatce metalowej grub. 5 cm [24,0kN/m ³ ·0,05m]	1,20
3.	Warstwa cementowo-wapienna grub. 1 cm [19,0kN/m ³ ·0,01m]	0,19
	Σ:	1,46

Obciążenia użytkowe stropów.

Lp	Opis obciążenia	Obc. char. kN/m ²
1.	Obciążenie zmienne (pokoje i pomieszczenia mieszkalne w domach indywidualnych, czynszowych, hotelach, schroniskach, szpitalach, więzieniach, pomieszczenie sanitarne, itp.) [1,5kN/m ²]	1,50
	Σ:	1,50

6.2. Schematy konstrukcyjne

W miejscach wybijanych otworów w istniejących ścianach nośnych zaprojektowano nadproża z kształtowników stalowych o schemacie belek jednoprzęsłowych.

Strop żelbetowy zaprojektowano jako jednokierunkowo pracujący oparty na belkach stalowych.

Belki stalowe stropu zaprojektowano jako jednoprzęsłowe wolnopodparte.

6.3. Obliczenia statyczne

Belka stropu:

Przekrój: **HE 120 B**

$$A_v = 7,80 \text{ cm}^2, m = 26,7 \text{ kg/m}$$

$$J_x = 864 \text{ cm}^4, J_y = 318 \text{ cm}^4, J_{\omega} = 9410 \text{ cm}^6, J_T = 13,9 \text{ cm}^4, W_x = 144 \text{ cm}^3$$

Stal: **St3**

Nośności obliczeniowe przekroju:

- zginanie: klasa przekroju 1 ($\alpha_p = 1,000$) $M_R = 30,96 \text{ kNm}$

- ścinanie: klasa przekroju 1 $V_R = 97,27 \text{ kN}$

Nośność na zginanie

$$\text{Przekrój } z = 1,38 \text{ m}$$

$$\text{Współczynnik zwężenia } \varphi_L = 0,959$$

$$\text{Moment maksymalny } M_{\max} = 14,23 \text{ kNm}$$

$$(52) \quad M_{\max} / (\varphi_L \cdot M_R) = 0,479 < 1$$

Nośność na ścinanie

$$\text{Przekrój } z = 0,00 \text{ m}$$

$$\text{Maksymalna siła poprzeczna } V_{\max} = 20,69 \text{ kN}$$

$$(53) \quad V_{\max} / V_R = 0,213 < 1$$

Nośność na zginanie ze ścinaniem

$$V_{\max} = 20,69 \text{ kN} < V_o = 0,6 \cdot V_R = 58,36 \text{ kN} \rightarrow \text{warunek niemiarodajny}$$

Stan graniczny użytkowania

$$\text{Przekrój } z = 1,38 \text{ m}$$

$$\text{Ugięcie maksymalne } f_{k,\max} = 5,16 \text{ mm}$$

$$\text{Ugięcie graniczne } f_{gr} = l_o / 350 = 2750 / 350 = 7,86 \text{ mm}$$

$$f_{k,\max} = 5,16 \text{ mm} < f_{gr} = 7,86 \text{ mm} \quad (65,6\%)$$

Nadproże stalowe w ścianie nośnej:

Przekrój: **2 IPE 120**, połączone spoinami ciągłymi

$$A_v = 10,6 \text{ cm}^2, m = 20,8 \text{ kg/m}$$

$$J_x = 636 \text{ cm}^4, J_y = 326 \text{ cm}^4, J_{\omega} = 889 \text{ cm}^6, J_T = 1,74 \text{ cm}^4, W_x = 106 \text{ cm}^3$$

Stal: **St3**

Nośności obliczeniowe przekroju:

- zginanie: klasa przekroju 1 ($\alpha_p = 1,000$) $M_R = 22,79 \text{ kNm}$

- ścinanie: klasa przekroju 1 $V_R = 131,68 \text{ kN}$

Nośność na zginanie

Przekrój $z = 0,60 \text{ m}$
Współczynnik zwichrzenia $\varphi_L = 1,000$
Moment maksymalny $M_{\max} = 15,16 \text{ kNm}$
(52) $M_{\max} / (\varphi_L \cdot M_R) = 0,665 < 1$

Nośność na ścinanie

Przekrój $z = 1,20 \text{ m}$
Maksymalna siła poprzeczna $V_{\max} = -50,53 \text{ kN}$
(53) $V_{\max} / V_R = 0,384 < 1$

Nośność na zginanie ze ścinaniem

$V_{\max} = (-)50,53 \text{ kN} < V_o = 0,6 \cdot V_R = 79,01 \text{ kN} \rightarrow$ warunek niemiarodajny

Stan graniczny użytkowania

Przekrój $z = 0,60 \text{ m}$
Ugięcie maksymalne $f_{k,\max} = 1,45 \text{ mm}$
Ugięcie graniczne $f_{gr} = l_o / 350 = 1200 / 350 = 3,43 \text{ mm}$
 $f_{k,\max} = 1,45 \text{ mm} < f_{gr} = 3,43 \text{ mm} \quad (42,4\%)$

7. Rozwiązania szczegółowe konstrukcji

7.1. Prace wstępne

- Przed przystąpieniem do wybicia otworów w ścianach należy zweryfikować przyjęty w projekcie kierunek pracy stropów - w przypadku stwierdzenia układu innego niż założone (kierunek oznaczony na rysunkach), należy powiadomić projektanta celem weryfikacji przyjętych rozwiązań projektowych i obliczeń statycznych.
- Przed wykonaniem szybu windowego należy przeprowadzić badania geologiczne w miejscu posadowienia szybów windowych, a wyniki porównać z przyjętymi w projekcie założeniami dotyczącymi posadowienia - w przypadku stwierdzenia warunków gruntowo-wodnych innych niż założone w projekcie należy powiadomić projektanta w celu weryfikacji przejętych rozwiązań projektowych.

7.2. Wybicie nowych i poszerzenie istniejących otworów drzwiowych w ścianach istniejących.

Nad wybijanymi oraz poszerzonymi otworami drzwiowymi w ścianach istniejących zaprojektowano nadproża z kształtowników stalowych IPE100 (w ścianach podłużnych, nienośnych) i IPE120 (w ścianach nośnych poprzecznych) ze stali klasy S235.

Wykonanie nadproży stalowych w ścianie istniejącej:

W celu wykonania belki nadprożowej z kształtowników należy wyciąć bruzdę poziomą z jednej strony muru, osadzić jeden kształtownik, zaklinować klinami stalowymi przestrzeń między górą belki i murem oraz szczelnie wypełnić bez skurczową zaprawą cementową mocno ubijając. Po uzyskaniu przez zaprawę 75% swojej wytrzymałości należy wykuć bruzdę z drugiej strony ściany i osadzić drugi kształtownik. Po uzyskaniu 75% swojej wytrzymałości przez zaprawę należy przez belki przewiercić otwory wg rysunków i skrócić śrubami M12; dla ścian żelbetowych pomiędzy belkami stosować tuleje dystansowe z rur (powyższe czynności wykonywać przy belkach nieobciążonych). W przypadku ścian murowanych przestrzeń pomiędzy dwuteownikami powinna być dokładnie wypełniona murem - nie może być pusta. Następnie kształtowniki należy szczelnie obetonować albo wypełnić cegłą z zaprawą (oszpaldować), owinać siatką Rabbita i otynkować. Po osiągnięciu przez zaprawę pełnej wytrzymałości oraz spięciu kształtowników śrubami można przystąpić do wybicia lub poszerzenia otworu. Belki z kształtowników opierać 15cm z obu stron na murze na poduszkach cementowych oraz na podkładce z blachy w przypadku ścian żelbetowych. Ewentualne uszkodzenia ścian, powstałe podczas wykonywania wyburzeń należy naprawić. Otwory w ścianach żelbetowych wykonać poprzez wycięcie.

7.3. Wyburzenie części ścian działowych.

Projektuje się wyburzenie części ścian działowych wykonanych z cegły kratówki. Ściany te nie spełniają funkcji konstrukcyjnej, więc możliwe jest ich wyburzenie bez naruszenia konstrukcji budynku. Gruz rozbiórkowy należy bezpośrednio usuwać poza budynek (gruzu nie składować na stropach).

7.4. Wyburzenie części stropu w miejscu sytuowania szybów windowych.

Przy projektowanych szybach windowych należy usunąć część stropu pomiędzy najbliższymi ścianami. Proponuje się usunięcie prefabrykowanych żelbetowych płyt stropowych poprzez ich wycięcie na skraju ściany. Gruz rozbiórkowy należy bezpośrednio usuwać poza budynek (gruzu nie składować na stropach). Uszkodzone krawędzie ściany po usunięciu stropu należy odtworzyć środkami do naprawy betonu typu PCC (stosować pełne rozwiązania systemowe jednego producenta). Nie naruszać płyt prefabrykowanych sąsiednich pól stropów.

7.5. Wykonanie stropów przy szybach windowych.

Przy szybach windowych zaprojektowano odtworzenie części stropu w formie płyty żelbetowe grubości 12cm wykonanej ze betonu C20/25 (B25) zbrojonego stalą BSt500S. Strop opiera się na projektowanych belkach stalowych z kształowników HEB120 ze stali klasy S235 opartych na istniejących ścianach żelbetowych budynku. Belki stalowe opierać na ścianach na poduszce cementowej grubości $\geq 2\text{cm}$.

7.6. Wykonanie dwóch szybów windowych.

Zaprojektowano dwa szyby windowe SW-1 i SW-2 stanowiący odbicie lustrzane szybu SW-1. Szyby windowe żelbetowe ze ścianami grubości 20cm, wykonane z betonu C20/25 (B25) zbrojonego stalą BSt500S. Podeszwy windowe grubości 30cm, nadszwybie grubości 20cm. W poziomie posadowienia szyb windowy należy izolować przeciwwodnie od zewnątrz od poziomu posadowienia do poziomu posadzki piwnicy. Po wykonaniu badań geologicznych w przypadku stwierdzenia występowania wód gruntowych - należy wykonać taśmy dylatacyjne zapewniające szczelność pomiędzy szybem windowym a posadzką piwnicy.

8. Uwagi końcowe

- Prace budowlane powinny być prowadzone pod stałym nadzorem osoby uprawnionej, zgodnie ze sztuką budowlaną i „Warunkami technicznymi wykonania i odbioru robót budowlano-montażowych” oraz przepisami BHP i ppoż.
- Wszystkie materiały użyte do budowy powinny posiadać odpowiednie i aktualne atesty PZH i ITB dopuszczające ich zastosowanie oraz certyfikat ze znakiem „B”.
- W przypadku stwierdzenia warunków odmiennych od założonych w projekcie lub zaistnienia okoliczności nie przewidzianych projektem oraz w przypadku jakichkolwiek wątpliwości należy powiadomić projektanta.

Opracował,
mgr inż. Wojciech Ostrowski
ZAP/0006/POOK/12

II. UPRAWNIENIA I AKTUALNY WPIS DO IZBY PROJEKTANTÓW



Sygn. akt: OKK-0054-0033/11

Szczecin, dnia 11 czerwca 2012 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, ze zm.), art. 12 ust. 3, art. 13 ust. 1 pkt 1, art. 14 ust. 1 pkt 2 ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. Prawo budowlane (t.j. Dz. U. z 2010 r. Nr 243, ze zm.) oraz § 17 ust. 1 pkt 1 rozporządzenia Ministra Transportu i Budownictwa z dnia 28 kwietnia 2006 r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie (Dz. U. z 2006 r. Nr 83, poz. 578, z późn. zm.) i art. 104 ustawy z dnia 14 czerwca 1960 r. Kodeks postępowania administracyjnego (t.j. Dz. U. z 2000 r. Nr 98, poz. 1071, ze zm.)

decyzją Zachodniopomorskiej Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej

Pan mgr inż. Wojciech Andrzej Ostrowski
urodzony dnia 01 grudnia 1980 r. w Szczecinie

otrzymuje

UPRAWNIENIA BUDOWLANE
numer ewidencyjny ZAP/0006/POOK/12

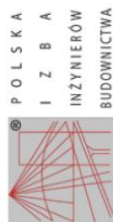
w specjalności konstrukcyjno-budowlanej
do projektowania bez ograniczeń.

1. Uprawnienia budowlane w specjalności konstrukcyjno-budowlanej do projektowania bez ograniczeń uprawniają do projektowania w zakresie:

- 1) sporządzania projektu architektoniczno-budowlanego w odniesieniu do konstrukcji obiektu, zgodnie z § 17 ust. 1 pkt 1 rozporządzenia Ministra Transportu i Budownictwa z dnia 28 kwietnia 2006 r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie;
- 2) sporządzania projektu zagospodarowania działki lub terenu w zakresie nadanej specjalności, zgodnie z § 15 ww. rozporządzenia.

2. Na podstawie art. 12 ust. 1 pkt 1 i 5 oraz art. 13 ust. 4 ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. Prawo budowlane niniejsze uprawnienia, w zakresie objętym nadaną specjalnością, stanowią również podstawę do:

- 1) sprawdzania projektów architektoniczno-budowlanych i sprawowania nadzoru autorskiego;
- 2) sprawowania kontroli technicznej utrzymania obiektów budowlanych.



Zaświadczenie
o numerze weryfikacyjnym:
ZAP-H1H-HC5-T75 *

Pan Wojciech Andrzej OSTROWSKI o numerze ewidencyjnym ZAP/BO/0099/12
adres zamieszkania ul. Szafera 186/28, 71-245 SZCZECIN
jest członkiem Zachodniopomorskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa i posiada
wymagane ubezpieczenie od odpowiedzialności cywilnej.
Niniejsze zaświadczenie jest ważne od 2018-08-01 do 2019-07-31.

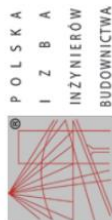
Zaświadczenie zostało wygenerowane elektronicznie i opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym
weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu w dniu 2018-07-02 roku przez:

Jan Boblewicz, Przewodniczący Rady Zachodniopomorskiej 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 porządku elektronicznym opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu są równoważne pod względem skutków prawnych dokumentom opatrzonym podpisem własnoręcznym.)

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





Zaświadczenie
o numerze weryfikacyjnym:
ZAP-E9M-N35-KWS *

Pan Łukasz RZEPKA o numerze ewidencyjnym ZAP/BO/0207/08
adres zamieszkania ul. Jutrzenki 13, 72-003 WÓJCZKOWO
jest członkiem Zachodniopomorskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa i posiada
wymagane ubezpieczenie od odpowiedzialności cywilnej.
Niniejsze zaświadczenie jest ważne od 2018-07-01 do 2018-12-31.

Zaświadczenie zostało wygenerowane elektronicznie i opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym
weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu w dniu 2018-06-05 roku przez:
Jan Bobkiewicz, Przewodniczący Rady Zachodniopomorskiej 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 podpisem własnoręcznym.)

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



Sygn. akt ZAP-OKK-7131/5K/08

Szczecin, dnia 10 czerwca 2008 r.

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 2001r. Nr 5, poz. 42, z późn. zm.) Art. 12
ust. 1 pkt 1 i 5, art. 12 ust. 3, art. 14 ust. 1, art. 14 ust. 1 pkt 1 ustawy z dnia 7 lipca 1994r. Prawo
budowlane (tęka 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 2006r. w sprawie
samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie (Dz. U. z 2006 r. Nr 83, poz. 578 z późn. zm.),
w związku z art. 104 Kodeksu postępowania administracyjnego (Dz. U. z 2000r. Nr 98, poz. 1071, z późn.
zm.)

Zachodniopomorska Okręgowa Komisja Kwalifikacyjna

nadaje

Panu mgr inż. Łukaszowi Rzepka
ur. dnia 12 października 1979 r. w Szczecinie
UPRAWNIENIA BUDOWLANE
Nr ewid. ZAP/0008/POOK/08

DO PROJEKTOWANIA BEZ OGRANICZEŃ W SPECJALNOŚCI KONSTRUKCYJNO-BUDOWLANEJ

UZASADNIENIE

W związku z niezgłoszeniem w całości zadania strony, na podstawie art. 107 § 4 K.p.a. odstępuje się od
uzasadnienia decyzji. Zakres nadanych uprawnień budowlanych wskazano na odwrocie decyzji.

Ponieszenie

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

Skład Orzekający
Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej:

- inż. Stanisław Kamiński
Przewodniczący OKK
- mgr inż. Krzysztof Motylak
- mgr inż. Daria Kozakowska



[Signature]
[Signature]
[Signature]