

NAZWA OBIEKTU BUDOWLANEGO	„ROZBUDOWA (MODERNIZACJA) PSZOK-U PRZY ULICY ZAOPUSTA 70 W KATOWICACH”
ADRES OBIEKTU BUDOWLANEGO	dz. ewid.5166/166,5164/166 nr obręb 0011 Podlesie, gmina : M. Katowice
KATEGORIA OBIEKTU UDOWLANEGO	XXII – place składowe , składowiska odpadów
NUMERY EWIDENCYJNE DZIAŁEK	dz. ewid.5166/166,5164/166 nr obręb 0011 Podlesie, gmina : M. Katowice
INWESTOR	Miasto Katowice
ADRES INWESTORA	ul. Młyńska 4, 40-098 Katowice
NAZWA I ADRES JEDNOSTKI PROJEKTOWANIA	BEWA Sp. z o.o. Spółka Komandytowa Wiechlice ul. Przemysłowa 16 67-300 Szprotawa
PROJEKT WYKONAWCZY	

Część konstrukcyjna w zakresie rampy Projekt wykonawczy płyt fundamentowych

BRANŻA	PROJEKTANT
KONSTRUKCJA	inż. Krzysztof Szeliga upr. nr SLK/2115/PWOK/08 nr. ew. SLK/BO/5582/08

inż. Krzysztof SZELIGA
Uprawnienia budowlane do projektowania
i kierowania robotami budowlanymi
bez ograniczeń w specjalności
konstrukcyjnej budowlanej
nr ew. SLK/2115/PWOK/08

Zawartość opracowania

Zawartość opracowania.....	2
1. Dane wejściowe.....	3
1.1 MATERIAŁY UŻYTE DO OPRACOWANIA	3
1.2 NORMY	3
1.3 PRZEPISY ZWIĄZANE	3
2. Lokalizacja.....	4
2.1 WARUNKI GEOTECHNICZNE	4
2.2 WARUNKI WODNE	4
2.3. WARUNKI GÓRNICZE	4
2.3. KATEGORIA GEOTECHNICZNA	4
3. Opis rozwiązań projektowych	4
4. Materiały.....	5
5. Warunki wykonania elementów betonowych i żelbetowych.....	5
5.1. DESKOWANIE	5
5.2. ZBROJENIE	5
5.3. BETONOWANIE.....	6
5.4. PIEŁĘGNACJA BETONU.....	7
6. Warunki Bhp i ppoż.	7
7. Uwagi końcowe	7
8. CZĘŚĆ RYSUNKOWA.....	12

1. Dane wejściowe.

1.1 MATERIAŁY UŻYTE DO OPRACOWANIA

- [1] pomiary geodezyjne – mapa do celów projektowych,
- [2] wizje lokalne na terenie,
- [3] uzgodnienia z Inwestorem.
- [4] Opinia geotechniczna określająca warunki gruntowo-wodne dla inwestycji polegającej na budowie Punktu Selektywnej Zbiórki Odpadów Komunalnych w Katowicach przy ul. Zaopusta 70” wykonana przez GGS-Projekt z Chorzowa wykonana w styczniu 2021r.
- [5] Projekt Budowlany

1.2 NORMY

- [6] PN-EN 1990 Eurokod: Podstawy projektowania konstrukcji.
- [7] PN-EN 1991 Eurokod 1: Oddziaływania na konstrukcje.
- [8] PN-EN 1992 Eurokod 2: Projektowanie konstrukcji z betonu.
- [9] PN-EN 1993 Eurokod 3: Projektowanie konstrukcji stalowych.
- [10] PN-EN 1994 Eurokod 4: Projektowanie konstrukcji zespolonych stalowo-betonowych.
- [11] PN-EN 1995 Eurokod 5: Projektowanie konstrukcji drewnianych.
- [12] PN-EN 1996 Eurokod 6: Projektowanie konstrukcji murowych.
- [13] PN-EN 1997 Eurokod 7: Projektowanie geotechniczne.

oraz inne obowiązujące PN.

1.3 PRZEPISY ZWIĄZANE

- [14] Ustawa z dnia 7 lipca 1994 r. Prawo budowlane (Dz.U. 2006/156/1118 z późn. zm.).
- [15] Ustawa z dnia 18 lipca 2001r Prawo wodne (Dz. U. Nr 115, poz. 1229).
- [16] Ustawa z dnia 27.04.2001r – Prawo ochrony środowiska (Dz. U. Nr 62 poz. 627).
- [17] Ustawa z dnia 17 maja 1989r – Prawo geodezyjne i kartograficzne (Dz.U. 00.100.1086)
- [18] Ustawa z dnia 4 lutego 1994r Prawo geologiczne i górnicze. (Dz. U. nr 27 poz. 96)
- [19] Ustawa z dnia 27 marca 2003 r. o planowaniu i zagospodarowaniu przestrzennym (Dz. U. 2003/80/717).
- [20] Rozporządzenie Rady Ministrów z dnia 9 listopada 2004 r. w sprawie określenia rodzajów przedsięwzięć mogących znacząco oddziaływać na środowisko oraz szczegółowych uwarunkowań związanych z kwalifikowaniem przedsięwzięcia do sporządzenia raportu o oddziaływaniu na środowisko (Dz. U. z dnia 3 grudnia 2004 r.)
- [21] Rozporządzenie Ministra Infrastruktury z dnia 3 lipca 2003 r. w sprawie szczegółowego zakresu i formy projektu budowlanego (Dz. U. 2003/120/ 1133).
- [22] Rozporządzenie Ministra Infrastruktury z dnia 2 września 2004 r. w sprawie szczegółowego zakresu i formy dokumentacji projektowej, specyfikacji technicznych wykonania i odbioru robót budowlanych oraz programu funkcjonalno – użytkowego (Dz. U. 2004/202/2072).
- [23] Rozporządzenie Ministra Infrastruktury z dnia 23 czerwca 2003r w sprawie informacji dotyczącej bezpieczeństwa i ochrony zdrowia oraz planu bezpieczeństwa i ochrony zdrowia (Dz. U. Nr 120 poz. 1126).
- [24] Rozporządzenia Ministra Gospodarki Przestrzennej i Budownictwa w sprawie warunków technicznych, jakim powinny odpowiadać budynki i ich usytuowanie z dnia 12 kwietnia 2002, Dziennik Ustaw Nr 75, poz. 690.

- [25] Rozporządzenie Ministra Spraw Wewnętrznych i Administracji z dnia 24.09.1998 w sprawie ustaleń geotechnicznych warunków posadawiania obiektów budowlanych (Dz. Unr, 126 poz. 839)
- [26] Rozporządzenie Ministra Gospodarki, Pracy i Polityki Społecznej z dnia 28 sierpnia 2003 r. w sprawie ogólnych przepisów bezpieczeństwa i higieny pracy. (Dz. U. 2003/169/1650 z późn. zm.).
- [27] WTWiOR – Warunki Techniczne Wykonania i Odbioru Robót – ITB

2. Lokalizacja

2.1 WARUNKI GEOTECHNICZNE

W wykonanych odwiertach stwierdzono dwie warstwy gruntu składającą się

Warstwa I – obejmuje gleby i nasypy niekontrolowane, niebudowlane.

Warstwa II – piaski drobne często zaglinione o stopniu zagęszczenia $I_D=0,38$

Warstwa III – gliny i gliny z otoczkami i okruchami skał o stopniu plastyczności $I_L=0,20$.

Warstwa IV – gliny i gliny z otoczkami i okruchami skał o stopniu plastyczności $I_L=0,33$.

W przypadku stwierdzenia w wykopie innych gruntów niż przyjęto w niniejszym opracowaniu należy zgłosić to Projektantowi celem wykonania obliczeń sprawdzających. Dno wykopu podlega odbiorowi przez Kierownika Budowy a w przypadku występowania gruntów, co do których będą istniały wątpliwości co do ich stanu i stabilności lub będą inne niż te, które rozpoznano, odbioru powinien dokonać uprawniony geolog.

2.2 WARUNKI WODNE

Do zbadanej głębokości 6,0m p. p. t. stwierdzono występowania wody gruntowej na głębokości $0,5\div 0,6$ m p. p. t. Poziom wody znajduje się poniżej poziomu posadowienia płyty fundamentowej, lecz powyżej przewidywanego dna wykopu w celu dokonania wymiany gruntu. Dlatego należy przewidzieć w czasie prac fundamentowych obniżenie poziomu wód gruntowych.

2.3. WARUNKI GÓRNICZE

Przedmiotowy teren zlokalizowany jest poza czynnymi obszarami górnictwami.

2.3. KATEGORIA GEOTECHNICZNA

Biorąc pod uwagę głębokość posadowienia i oddziaływania obiektu na grunt oraz warunki gruntowo wodne zaliczane do złożonych, ponadto z uwagi na posadowienie bezpośrednie, obiekt kwalifikuje się do I kategorii geotechnicznej.

3. Opis rozwiązań projektowych

Pod rampą projektuje się posadowienie bezpośrednie poprzez płytę grubości 25cm z betonu C25/30 zbrojoną wkładkami stalowymi klasy AIIIIN. Otulenie zbrojenia 5cm. Wszystkie łączenia prętów zbrojeniowych na zakładkę powinny mieć długość 40 średnic łączonego pręta. Pod płytą ułożyć warstwę piasku stabilizowanego cementem oraz pospółki ($16\div 31,5$ mm) grubości min 50cm o minimalnym wtórnym module odkształcenia w poziomie posadowienia o wartości 120MPa przy zagęszczeniu $I_s=1,00$. Warstwa pospółki powinna zostać zwiększona w przypadku zalegania gruntów niebudowlanych, tj cała warstwa nasypu niekontrolowanego powinna zostać wymieniona.

Stan zagęszczenia podłoża gruntowego bezpośrednio po wykonaniu wykopu należy zbadać płytą VSS. Kontrolę nośności i zagęszczenia należy oprzeć na metodzie obciążeń płytą o średnicy 30 cm, wg PN-S-02205: 1998. Jeżeli wtórny moduł odkształcenia wyniesie poniżej 80 MPa, to podłoże należy dogęścić mechanicznie do uzyskania wartości wtórnego modułu odkształcenia na poziomie min. 90 MPa. Jeżeli wtórny moduł odkształcenia nie osiągnie wartości 60 MPa, to należy pod fundamentami dokonać wymiany gruntu. Postępowanie w przypadku konieczności przygotowania podłoża pod fundamenty należy skonsultować z geotechnikiem i odpowiedni wpis zamieścić w dzienniku budowy.

4. Materiały.

- Beton konstrukcyjny C25/30
- Stal zbrojeniowa A-IIIIN
- Piasek średni

UWAGA: Wskazane w dokumentacji projektowej materiały i urządzenia mogą być zastąpione przez inne wyroby o równoważnych lub lepszych cechach i parametrach technicznych, posiadające wymagane certyfikaty, atesty itp.

Jeśli Wykonawca zastosuje materiały i urządzenia odmienne od wyspecyfikowanych w dokumentacji ma obowiązek kompleksowej wielobranżowej jej aktualizacji wynikającej z zastosowania rozwiązań równoważnych.

5. Warunki wykonania elementów betonowych i żelbetowych

5.1. DESKOWANIE

Deskowanie powinno posiadać części demontowalne w celu dokładnego usunięcia zanieczyszczeń i zdrenowania nadmiaru wody podczas czyszczenia dolnej powierzchni i wnętrza deskowania bezpośrednio przed betonowaniem.

Elementy deskowania powinny:

- być obliczone z uwzględnieniem chwilowych jednostronnych obciążeń powodowanych siłą uderową np. zrzućciem mieszanki betonowej do szalunku
- przenosić obciążenia od płynnej mieszanki betonowej pompowanej za pomocą np. pomp i zagęszczania układanej mieszanki betonowej wibratorami.

Ponadto deskowanie powinno posiadać:

- rusztowania i usztywnienia zapewniające utrzymanie dopuszczalnych tolerancji wymiarowych fundamentu,
- możliwość częściowej i stopniowej rozbiórki deskowania m.in. w celu pielęgnacji dojrzewającego betonu.

5.2. ZBROJENIE

W czasie wykonywania zbrojenia (przed betonowaniem) należy zabudować kotwy mocujące płyty technologiczne. Prace muszą być zgłoszone i odebrane jako roboty zanikowe przed zakryciem (betonowaniem). Zbrojenie należy wykonać zgodnie z projektem, pamiętając o obsadzeniu wszystkich wydanych w projekcie elementów stalowych. Stal zbrojeniowa A-IIIIN okrągła, żebrowana. Do konstrukcji zbrojenia należy stosować wyłącznie stal atestowaną. Zbrojenie powinno być zabezpieczone przed nadmiernym ugięciem i przesunięciami podczas betonowania. Zbrojenie układane w warstwach należy wykonywać w taki sposób, aby pręty kolejnych warstw (siatki powierzchniowe i pręty przestrzenne) przebiegały w miarę możliwości jeden pod drugim. Zbrojenie należy wykonać z następującymi tolerancjami ułożenia prętów zbrojeniowych:

- różnice w rozstawie prętów głównych.....+/- 30 mm

- różnice w podłużnym rozstawie strzemion..... +/- 30 mm
- różnice w długości prętów..... +/- 20 mm

Uwaga:

- Należy przestrzegać warunku dopuszczalnego przekroju zbrojenia łączonego w jednym przekroju i odległości między miejscami łączenia.
- Elementy stalowe należy obsadzić w sposób zapewniający niezmiennność ich położenia w czasie betonowania.

Po wykonaniu montażu zbrojenia i obsadzeniu wszystkich elementów stalowych należy przeprowadzić komisyjny odbiór tej części prac ze szczególnym uwzględnieniem prawidłowego rozmieszczenia prętów zbrojeniowych i wszystkich elementów stalowych.

5.3. BETONOWANIE

Bezpośrednio przed betonowaniem należy wewnątrz deskowania bardzo dokładnie oczyścić wykorzystując elementy demontowalne. Przed przystąpieniem do kolejnego etapu betonowania należy usunąć ewentualny zastygły zaczyn cementowy (mleczko) i powierzchnię styku zmyć silnym strumieniem wody. Nadmiar wody usunąć sprężonym niezaoliwionym powietrzem, a bezpośrednio przed rozpoczęciem dalszego betonowania nanieść na nią żywicę WEBAC 4170 (lub inny środek szczepny). Przerwa w betonowaniu danego etapu jest niedopuszczalna, musi być zapewniona ciągłość betonowania – odstępstwa w technologii betonowania należy uzgodnić z projektantem. Pręty te powinny być zatopione w betonie na głębokość równą połowie ich długości. Przed przystąpieniem do ponownego betonowania wykonać czynności analogiczne jak w przerwie projektowanej. Stosować należy wyłącznie materiały o gwarantowanych właściwościach fizyko-chemicznych, poświadczonych atestami. Niedopuszczalne jest stosowanie betonu na bazie różnych kruszyw i cementów. Skład betonu powinien być optymalnie zaprojektowany pod względem wytrzymałościowym, energetycznym i termo-kinetycznym przez odpowiednie laboratorium, a projektowana klasa betonu poświadczona atestem. Z powodu niebezpieczeństwa zarysowania świeżego betonu należy ograniczyć ilość drobnych frakcji kruszywa (pyłu i piasku) oraz maksymalnych wymiarów ziaren kruszywa maksymalnie do 32 mm.

Szybkość wiązania i twardnienia należy tak dobrać, aby zapewnić możliwość:

- prawidłowo zorganizowanego transportu od węzła produkcyjnego mieszanki betonowej do miejsca rozładunku w deskowaniu fundamentu
- prawidłowego zagęszczenia układanej mieszanki betonowej uniknięcia przedwczesnego twardnienia lub rozsegregowania się mieszanki betonowej

Wielkość dostaw partii mieszanki betonowej oraz szybkość układania musi być tak dobrana, by gwarantowała monolityczność konstrukcji. Aby uniknąć rozsegregowania się mieszanki betonowej podczas transportu i układania w szalunku zaleca się:

- używanie pomp do podawania mieszanki betonowej
- zrzucanie swobodne mieszanki z wysokości nie większej niż 1 m

Zagęszczanie masy betonowej powinno odbywać się przy użyciu wibratorów o odpowiednio dobranym czasie wibrowania oraz odpowiednio dobranej głębokości i odległości między poszczególnymi miejscami wibrowania. Podczas betonowania należy kontrolować geodezyjnie niezmiennność położenia wszystkich elementów stalowych - tak, by nie dopuścić do ich przemieszczenia. Należy także kontrolować niezmiennność położenia deskowania. W trakcie betonowania należy pobrać komplet próbek z każdego elementu konstrukcyjnego do badania wytrzymałości betonu na ściskanie. Po zakończeniu betonowania beton powinien być

prawidłowo pielęgnowany - nie dopuszcza się stosowania środków i metod przyspieszających dojrzewanie betonu. Po okresie dojrzewania betonu i rozdeskowaniu poszczególnych elementów konstrukcyjnych należy przeprowadzić ich komisyjny odbiór. Niedopuszczalne jest zacieranie ewentualnych raków na powierzchniach przed komisyjnym jej odbiorem. Podstawowym dokumentem przedstawionym przy odbiorze powinien być operat geodezyjny uwzględniający między innymi oprócz gabarytów, rozmieszczenie elementów stalowych. Jedną z baz pomiarowych należy przyjąć podłużną oś budynku.

Beton należy wykonać zgodnie z zaleceniami poniższych norm.

- PN - 63/B – 06251 Roboty betonowe i żelbetowe
- PN – EN 206 – 1/Ap 2004 Beton. Wymagania, właściwości, produkcja.

Należy zastosować cementy o niskim cieple hydratyzacji, by nie dopuścić do powstania nadmiernych naprężeń termicznych skutkujących powstaniem rys i mikropęknięć. Przed zastosowaniem betonu należy zbadać laboratoryjnie / w wytwórni / jego właściwości. Konsystencja betonu wynikać powinna z projektu technologicznego mieszanki betonowej. Uziarnienie kruszywa dostosowane do siatki zbrojenia /by zapewnić właściwe zagęszczenie betonu między prętami zbrojenia/. Każda dostawa powinna być sprawdzana na budowie pod względem konsystencji, barwy, uziarnienia itp. Układanie betonu prowadzić przy temperaturze otoczenia nie przekraczającej 25 C. Zaleca się szczególną pielęgnację betonu /m.inn. stałe nawilżanie / do czasu osiągnięcia jego normowej wytrzymałości.

5.4. PIELEGNACJA BETONU

Czynności pielęgnacyjne, powierzchni betonu, należy rozpocząć bezzwłocznie po zakończeniu zagęszczania mieszanki betonowej i uformowaniu elementu. Czas trwania pielęgnacji powinien być możliwie jak najdłuższy i dostosowany do rozwoju właściwości betonu w strefie powierzchniowej. Okres pielęgnacji betonu zależy w dużym stopniu od rodzaju zastosowanego cementu, a także od wielkości i kształtu elementu (elementy o dużych powierzchniach odkrytych powinny być dłużej pielęgnowane np. drogi, place, posadzki). Czas pielęgnacji betonów z czystym cementem portlandzkim może być krótszy niż czas pielęgnacji betonów zawierających cementy portlandzkie mieszane, hutnicze, pucolanowe lub też wieloskładnikowe.

6. Warunki Bhp i ppoż.

Wszystkie prace wykonywać zgodnie ze sztuką budowlaną, obowiązującymi przepisami Prawa Budowlanego, Polskimi Normami, przepisami BHP. W szczególności prace budowlano-montażowe winny być wykonywane zgodnie z Rozporządzeniem Ministra Infrastruktury z dnia 06.02.2003r w sprawie bezpieczeństwa i higieny pracy podczas wykonywania robót budowlanych (Dz. U. Nr 47 poz. 401). Inwestycja nie wymaga specjalnej ochrony p.poz.

Roboty budowlane wykonywać pod nadzorem osoby uprawnionej zgodnie z przepisami BHP i sztuką budowlaną.

Jakiegokolwiek odstępstwa od projektu w zakresie konstrukcji obiektu należy uzgodnić z Projektantem, natomiast sprawy wykończeniowe z Inwestorem.

7. Uwagi końcowe

Wykonawca musi uwzględniać postanowienia, ustawy, dekrety, rozporządzenia, okólniki, normy polskie i unijne oraz dokumenty techniczne mające zastosowanie w wykonaniu robót opisanych

w niniejszej dokumentacji, pozostające w mocy w trakcie realizacji inwestycji, a także uwzględniać reguły sztuki budowlanej.

W przypadku pojawienia się nowych rozporządzeń w trakcie trwania robót, Wykonawca zobowiązany jest uprzedzić o tym fakcie Projektanta oraz sporządzić odpowiedni załącznik uwzględniający te zmiany, tak, aby inwestycja mogła zostać oddana zgodnie z aktualnym stanem prawnym przepisów.

- Wykonawca wyżej wymienionego zakresu robót, powinien zapoznać się z całością dokumentacji jednocześnie.
- W przypadku stosowania jakichkolwiek rozwiązań systemowych należy przy wycenie uwzględnić wszystkie elementy danego systemu niezbędne do zrealizowania całości prac.
- Specyfikacje i opisy uwzględniają standard minimalny dla materiałów i instalacji, niezbędny do właściwego funkcjonowania projektowanego zamierzenia.
- Rysunki i część opisowa są dokumentami wzajemnie się uzupełniającymi. Wszystkie elementy ujęte w opisie, a nie ujęte na rysunkach lub ujęte na rysunkach a nie ujęte w specyfikacji winne być traktowane tak jakby były ujęte w obu. W przypadku rozbieżności w jakimkolwiek z elementów dokumentacji należy zgłosić projektantowi, który zobowiązany będzie do pisemnego rozstrzygnięcia problemu.
- Wszystkie wykonywane prace oraz proponowane materiały winny posiadać niezbędne atesty i spełniać obowiązujące przepisy i wymagania.
- Dopuszcza się stosowanie rozwiązań technicznych równoważnych o tożsamych lub nie niższych parametrach.
- Przy wykonywaniu prac montażowych należy ściśle przestrzegać obowiązujących w budownictwie przepisów w zakresie bezpieczeństwa i higieny pracy
- Niedopuszczalne jest zwiększenie obciążeń w obiektach ponad to, co zostało przyjęte w projekcie.
- Projekt niniejszy jest ważny przez okres 3-ch lat. Po upływie tego czasu projekt należy ponownie zweryfikować przez uprawnionego projektanta.



SLK/OKK/7131.7132/2115/08

Katowice, dnia 30 maja 2008 r.

DECYZJA

Na podstawie art. 24 ust. 1 pkt 2 ustawy z dnia 15 grudnia 2000 r. o samorządach zawodowych architektów, inżynierów budownictwa oraz urbanistów (Dz.U. z 2001 r. Nr 5, poz. 42 z późn. zm.), art. 13 ust. 1 pkt. 1 i 2 i ust. 2, art. 14 ust. 1 pkt. 2 ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. Prawo budowlane (Dz.U. z 2006 r. Nr 156, poz. 1118 z późn. zm.) oraz § 11 ust. 1 pkt 1 rozporządzenia Ministra Transportu i Budownictwa z dnia 28 kwietnia 2006 r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie (Dz.U. z 2006 r. Nr 83, poz. 578 z późn. zm.) w związku z art. 104 Kodeksu postępowania administracyjnego (Dz.U. z 2000 r. Nr 98, poz. 1071 z późn. zm.)

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

Panu(i) Krzysztofowi Szeliga

Inż. budownictwa
ur. dnia 25 lutego 1974 w Zbrostawicach

**UPRAWNIENIA BUDOWLANE
numer ewidencyjny SLK/2115/PWOK/08**

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

UZASADNIENIE

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

Szczegółowy zakres uprawnień jest określony na odwołanie niniejszej decyzji.

Pouczenie

1. Zgodnie z art. 12 ust. 7 w/w ustawy Prawo budowlane – podstawę do wykonywania samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie stanowi wpis do centralnego rejestru Głównego Inspektora Nadzoru Budowlanego oraz wpis na listę członków właściwej izby samorządu zawodowego.
2. Od niniejszej decyzji służy odwołanie do Krajowej Komisji Kwalifikacyjnej Polskiej Izby Inżynierów Budownictwa w Warszawie, za pośrednictwem Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej Śl.OIIB w Katowicach w terminie 14 dni od dnia jej doręczenia.

Otrzymują:

1. Pan(i) Krzysztof Szeliga
Częstochowska 3/5
44-100 Gliwice
2. Okręgowa Rada Izby
3. Główny Inspektor
Nadzoru Budowlanego
4. a/a.



Skład orzekający OKK

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

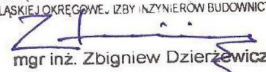
z a k r e s:

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

- projektowania obiektu budowlanego w zakresie sporządzania projektu architektoniczno - budowlanego, w odniesieniu do konstrukcji obiektu,
- sprawdzania projektów budowlanych i sprawowania nadzoru autorskiego,
- kierowania robotami budowlanymi w odniesieniu do konstrukcji obiektu oraz architektury obiektu,
- kierowania wytwarzaniem konstrukcyjnych elementów budowlanych oraz nadzoru i kontroli technicznej wytwarzania tych elementów,
- wykonywania nadzoru inwestorskiego,
- sprawowania kontroli technicznej utrzymania obiektów budowlanych

bez ograniczeń

Zgodnie z § 15 rozporządzenia Ministra Transportu i Budownictwa z dnia 28 kwietnia 2006 r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie, - niniejsze uprawnienia uprawniają do sporządzania projektu zagospodarowania działki lub terenu w zakresie w/w specjalności.

PRZEWODNICZĄCY
OKRĘGOWEJ KOMISJI KWALIFIKACYJNEJ
ŚLĄSKIEJ OKRĘGOWEJ IZBY INŻYNIERÓW BUDOWNICTWA

mgr inż. Zbigniew Dzierżewicz



Zaświadczenie

o numerze weryfikacyjnym:

SLK-ADP-LBL-P38 *

Pan Krzysztof Szeliga o numerze ewidencyjnym SLK/BO/5582/08
adres zamieszkania ul. Tarnogórska 228 A/16, 44-105 Gliwice
jest członkiem Śląskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa i posiada wymagane
ubezpieczenie od odpowiedzialności cywilnej.
Niniejsze zaświadczenie jest ważne do dnia 2022-07-31.

Zaświadczenie zostało wygenerowane elektronicznie i opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym
weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu w dniu 2021-07-08 roku przez:

Roman Karwowski, Przewodniczący Rady Śląskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa.

(Zgodnie art. 5 ust 2 ustawy z dnia 18 września 2001 r. o podpisie elektronicznym (Dz. U. 2001 Nr 130 poz. 1450) dane w postaci elektronicznej opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu są równoważne pod względem skutków prawnych dokumentom opatrzonym podpisami własnoręcznymi.)

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

Podpis jest prawdziwy


8. CZĘŚĆ RYSUNKOWA

Nr rysunku	Nazwa rysunku	Skala
PROJEKT WYKONAWCZY - KONSTRUKCJA		
PW.1K.0	Rzut fundamentów. Rysunek zestawczy	1: 50; 1:20
PW.1K.1	Płyta fundamentowa P1. Rysunek zbrojeniowy	1: 50
PW.1K.2	Płyta fundamentowa P2. Rysunek zbrojeniowy	1: 50
PW.1K.3	Płyta fundamentowa P3. Rysunek zbrojeniowy	1: 50