

44-230 Czerwionka-Leszczyny, ul. 3 maja 71a,

e-mail: biuro@architekturaiprojekty.pl

tel.: 505 331 880, 536 265 444

PROJEKT WYKONAWCZY

„Projekt kanalizacji deszczowej, przełożenia wodociągu

i przebudowy ulicy Słonecznej w Strzebinu”.


Odwodnienie

OBIEKT: ul. Słoneczna w Strzebinu

DZIAŁKA NR: 1587, 1534, 1552, 1557/13, 1595/1, 1545/7, 1565/5, 1566/5, 1627/5 Strzebiń

KAT. OBIEKTU XXVI

INWESTOR: Gmina Koszęcin
ul. Powstańców Śl.10
42-286 Koszęcin

Funkcja	Tytuł zawodowy	Imię i nazwisko	Nr uprawnień	Podpis
Projektował:	mgr inż.	Marek Chudzik	SLK/5166 /PWOS/14	

CZĘŚĆ OPISOWA

1. DANE OGÓLNE

1.1 PRZEDMIOT INWESTYCJI, LOKALIZACJA

Przedmiotem opracowania jest projekt kanalizacji deszczowej oraz przebudowy ul. Słonecznej w Strzebinie. Na działkach o numerze : 1587, 1534, 1552, 1557/13, 1595/1, 1545/7, 1565/5, 1566/5, 1627/5 w Strzebinie.



Fot.1 lokalizacja terenu inwestycji.

Teren jest objęty miejscowym planem zagospodarowania terenu, oznaczony symbolem:

KDd- co oznacza drogi gminne dojazdowe.

➤ dla których ustala się:

- 1) najmniejszą szerokość w liniach rozgraniczających winna wynosić 10,0 m w uzasadnionych przypadkach może się ograniczyć do 8,0m., na terenach zabudowy jednorodzinnej, dla krótkich odcinków dopuszcza się 6,0m, pod warunkiem zapewnienia usytuowania planowanej infrastruktury technicznej, poza terenami zabudowy , ścięcia naroży jak wyżej dla „ KDL”
 - 2) szerokość jezdni min. 3,5m z mijankami lub ciągi pieszo-jezdne szerokości 4 m
 - 3) możliwość lokalizowania infrastruktury technicznej, znaków i urządzeń związanych z inżynierią ruchu
 - 4) zakaz budowy wszelkich obiektów niezwiązanych z funkcją drogi
 - 5) placyki postojowe wg ustaleń na rysunkach planów – o wym. 20 x 20 m
 - 6) linia zabudowy ciągów ulicznych min.6 m od skraju jezdni, nie mniej niż 4,0 m od granicy pasa drogowego poza terenami zabudowy min.15 m od skraju jezdni, nie mniej niż ustalono na rysunku planu
- .Szerokość w liniach rozgraniczających:12m

1.2 PODSTAWA OPRACOWANIA

- ✓ Rozporządzenie Ministra Transportu i Gospodarki Morskiej „w sprawie warunków technicznych, jakim powinny odpowiadać drogi publiczne i ich usytuowanie” Dz. U. z 1999r. Nr 43, poz 430 z późn. zmianami
- ✓ Rozporządzenie Ministra Infrastruktury z dnia 3 lipca 2003 r. „w sprawie szczegółowych warunków technicznych dla znaków i sygnałów drogowych oraz urządzeń bezpieczeństwa ruchu drogowego i warunków ich umieszczania na drogach” z późn. zmianami

- ✓ Załączniki nr 1-4 do rozporządzenia Ministra Infrastruktury z dnia 3 lipca 2003 r. – załącznik do nr 220, poz. 2181 z dnia 23 grudnia 2003 r
- ✓ Wizje w terenie wykonane **w maju 2017 r**
- ✓ Mapa do celów projektowych w skali 1:500
- ✓ normy i przepisy branżowe.
- ✓ Umowa zawarta z Inwestorem.

2. TEREN INWESTYCJI

2.1 WARUNKI WŁASNOŚCIOWE

Działka nr 1587, 1534, 1552, 1557/13, 1545/7, 1565/5, 1566/5, 1627/5 należy do gminy Koszęcin, działka 1595/1 jest w posiadaniu osoby prywatnej.

2.2 OPIS STANU ISTNIEJĄCEGO I UKSZTAŁTOWANIE TERENU

Ulica Słoneczna jest ulicą dwukierunkową, gruntową. Szerokość ulicy wynosi około 3,50m. Odwodnienie istniejące do gruntu. Z obu stron otoczona zabudową mieszkaniową jednorodzinną.

2.3 WARUNKI GEOLOGICZNE

Dla scharakteryzowania warunków geologiczno-inżynierskich dokonano podziału podłoża gruntowego na warstwy geotechniczne w oparciu o własności fizyko-mechaniczne o genezę gruntów. W przedmiotowym rejonie wydzielono 2 warstwy geotechniczne zgodnie z normą PN-85/B-03020.

- **I warstwa geotechniczna – Nasyp niekontrolowany**, żółty i czarny. Parametry geotechniczne przyjęto jak dla piasków średnich:

- ✓ $w_n = 14 \%$
- ✓ $\rho = 1,85 \text{ t/m}^3$
- ✓ $\rho_s = 2,65 \text{ t/m}^3$
- ✓ $ID = 0,40 \quad \phi = 32,3^\circ$
- ✓ $M_o = 79327 \text{ kPa}$
- ✓ $M = 88141 \text{ kPa}$
- ✓ $E_o = 66923 \text{ kPa}$

- **II warstwa geotechniczna – Piasek średni**, żółty i ciemnożółty miejscami lekko zagliniony, średnio zagęszczony. Warstwa ta zalega do głębokości max. 3,00 m p.p.t. Parametry geotechniczne podłoża gruntowego przyjęte do obliczenia nośności podłoża gruntowego dla w/w warstwy:

- ✓ $w_n = 14 \%$
- ✓ $\rho = 1,85 \text{ t/m}^3$
- ✓ $\rho_s = 2,65 \text{ t/m}^3$
- ✓ $ID = 0,50 \quad \phi = 33,0^\circ$
- ✓ $M_o = 94688 \text{ kPa}$
- ✓ $M = 105208 \text{ kPa}$
- ✓ $E_o = 79903 \text{ kPa}$

- **III warstwa geotechniczna – Piasek gliniasty**, ciemnożółty i czerwony, warstwa ta zalega w otw. nr 2/07/17 do głębokości 2,00 m p.p.t. Parametry geotechniczne podłoża gruntowego przyjęte do obliczenia nośności podłoża gruntowego dla w/w warstwy:

- ✓ $w_n = 13 \%$
- ✓ $\rho = 2,15 \text{ t/m}^3$
- ✓ $\rho_s = 2,65 \text{ t/m}^3$
- ✓ $IL = 0,10$
- ✓ $c_u = 35,48$
- ✓ $kPa \varphi = 20,1^\circ$
- ✓ $M_o = 48089 \text{ kPa}$
- ✓ $M = 64102 \text{ kPa}$
- ✓ $E_o = 36547 \text{ kPa}$

Powyższe dane należy zastosować do obliczeń konstrukcyjnych. (dane przyjęto na podstawie PN-81/B-03020 według schematu A i C).

2.3.1 Wnioski i zalecenia

a) W przedmiotowym rejonie w budowie geologicznej podłoża gruntowego bierze udział kruszywo łamane, nasyp niekontrolowany (piasek średni, żółty), piasek średni, żółty i ciemnożółty, średnio zagęszczony, wilgotny, lekko zagliniony, piasek gliniasty, ciemnożółty i czerwony, twardestwa, wilgotny, zalegające do głębokości stwierdzonej wierceniem 3,00 m p.p.t. Grunty rodzime stwierdzone w wierceniu są gruntami nośnymi.

b) Nawiercone grunty zaliczyć można do gruntów nośnych. Do obliczenia parametrów konstrukcyjnych przedmiotowej inwestycji przyjąć należy parametry obliczeniowe podane w w/w punkcie.

c) Na omawianym terenie poziomu wód gruntowych nie stwierdzono w wierceniach do głębokości 3,00 m p.p.t.

d) Projektowany obiekt zaliczono do I kategorii geotechnicznej. Warunki gruntowe określono jako proste. Nie stwierdzono istotnych zmian w litologii warstw budujących podłoża gruntowe. Grunty piaszczysto-gliniaste i piaszczyste zalegają do 3,00 m p.p.t.

e) W pobliżu projektowanej inwestycji nie stwierdzono istnienia żadnych studni gospodarskich, ujęć wody pitnej, źródeł, ani wysięków wody gruntowej oraz żadnych cieków powierzchniowych.

f) Nie przewiduje się oddziaływania projektowanej inwestycji na środowisko, a w szczególności na wody gruntowe.

3. ODWODNIENIE

3.1. RURY PRZEWODOWE

- rodzaj sieci przykanaliki
- materiał rury kanalizacyjne z polipropylenu (PP) PSN8 wg PN-EN1852-1:2010
- średnice i długości
- Dz200 L=39,5m

- rodzaj sieci sieć kanalizacji deszczowej grawitacyjnej
- materiał rury kanalizacyjne z polipropylenu (PP) PSN8 wg PN-EN1852-1:2010
- średnice i długości
- Dz300 L=121,5m

3.2. TRASA PROJEKTOWANEJ KANALIZACJI DESZCZOWEJ

Zaprojektowany system odwodnienia uwarunkowany jest niweletą i przekrojem poprzecznym drogi oraz możliwością odprowadzenia wód opadowych do istniejącego kanału. W związku z przebudową drogi, zaprojektowano wpusty uliczne, włączone do projektowanego kanału deszczowego DN500/300. Kanał włączony będzie do istniejącej studni (oznaczona na planie jako D1) na istniejącym kanale w ul. Mickiewicza.

3.3. WYMIAROWANIE KANAŁÓW

Ilość wód opadowych odprowadzanych do kanalizacji deszczowej obliczono na podstawie PN-S-02204 „Drogi samochodowe. Odwodnienie dróg”.

Przyjęto następujące założenia:

Kategoria drogi – D

Prawdopodobieństwo – $p = 100\%$, $c = 1$ rok

Czas deszczu miarodajnego – $t = 10$ min

Jednostkowe natężenie deszczu dla obliczeń maksymalnego $q_{\max} = 101,2 \text{ l/s} \cdot \text{ha}$

Jednostkowe natężenie deszczu dla obliczeń nominalnego $q_{\text{nom}} = 15,00 \text{ l/s} \cdot \text{ha}$

Miarodajny przepływ wód deszczowych obliczono według wzoru:

$$Q = \varphi \cdot \psi \cdot q \cdot F \text{ [dm}^3/\text{s]}$$

φ – współczynnik spływu powierzchniowego [-],

ψ – współczynnik opóźnienia [-],

q – natężenie miarodajne deszczu [$\text{dm}^3/\text{s} \cdot \text{ha}$],

Współczynniki spływu:

- jezdnia $\varphi = 0,90$

- pobocze $\varphi = 0,85$

Powierzchnia zred.		spływ ze zlewni	
jezdnia	pobocze	jezdnia	pobocze
0,11 [ha]	0,003 [ha]	10,0 [l/s]	0,25 [l/s]
0,113 [ha]		10,25 [l/s]	

3.4. OCZYSZCZANIE ODPROWADZANYCH WÓD

Zgodnie z Rozporządzeniem Ministra Środowiska z dnia 18 listopada 2014 r. w sprawie warunków, jakie należy spełnić przy wprowadzaniu ścieków do wód lub do ziemi, oraz w sprawie substancji szczególnie szkodliwych dla środowiska wodnego wody opadowe lub roztopowe ujęte w otwarte lub zamknięte systemy kanalizacyjne, pochodzące z zanieczyszczonej powierzchni szczelnej terenów przemysłowych, składowych, baz transportowych, portów, lotnisk, miast, dróg zaliczanych do kategorii dróg krajowych, wojewódzkich lub powiatowych klasy G, a także parkingów o powierzchni powyżej 0,1 [ha], w ilości jaka powstaje z opadów o natężeniu co najmniej 15 [l/s], mogą być wprowadzane do wód lub do ziemi o ile nie zawierają substancji zanieczyszczeń w ilościach przekraczających:

- 15 [mg/l] substancji ropopochodnych
- 100 [mg/l] zawiesin ogólnej

W związku z powyższym nie ma konieczności podczyszczania wód opadowych. Niemniej jednak wstępne oczyszczenie z zawiesin będzie miało miejsce w osadnikach wpustów deszczowych.

3.5. PRZEWODY RUROWE

a). kanalizacja grawitacyjna

Do wykonania sieci kanalizacji grawitacyjnej wraz z przykanalikami do wpustów deszczowych należy zastosować następujące materiały:

- rury kanalizacyjne z polipropylenu (PP) SN8 kN/m²
- Dz200
- Dz300

b). rury osłonowe

Nie dotyczy

c). rury przewiertowe

Nie dotyczy

3.6. UZBROJENIE SIECI

Na ciągach kanalizacji deszczowej zastosować studzienki typowe tworzywowe o następujących średnicach:

- Dn1000 – studzienki włazowe z trzonem o budowie modułowej wykonana z elementów prefabrykowanych z PP. Studzienki zgodne z normą PN-EN 476:2000, dopuszczone do stosowania w sieciach kanalizacyjnych (aprobata techniczna Corbti Instal, dopuszczone do stosowania w pasie drogowym). Zwieńczenia składające się z włazu opartego na żelbetowym pierścieniu odciążającym lub stożku z mieszanki tworzyw, nieprzenoszące obciążeń na trzon studzienki i jej podłączenia. Zastosować włazy żeliwne klasy D400 z wypełnieniem betonowym. Zaleca się zastosowanie systemu kanalizacyjnego (rury, studzienki, kształtki) jednego producenta.

3.6.2. WPUSTY DESZCZOWE

Zaprojektowano wpusty deszczowej Dn500 z osadnikami o głębokości $H=0,8\text{m}$, z koszami, w których zatrzymywane będą piasek i grubsze frakcje zawiesin. Wpusty ściekowe żeliwne klasy D400 na zawiasach. Stosowane zwieńczenia żeliwne muszą być zgodne z PN-EN124:2000 lub posiadać aktualną aprobatę techniczną.

3.7. WYKOPY I ZASYPYWANIE WYKOPÓW

a) wykopy

Projektowana sieć na całej długości ułożona będzie w ziemi.

Roboty ziemne należy wykonać zgodnie z PN-B-10736:1999, a w szczególności z wymaganiami i badaniami dotyczącymi warunków bezpieczeństwa pracy.

Wykopy należy wykonywać jako wąskoprzestrzenne zgodnie z PN-B-0650:1999.

W miejscach występowania intensywnej podziemnej infrastruktury technicznej, wykopy należy wykonywać ręcznie.

Ponadto należy przestrzegać następujących zasad:

- roboty ziemne prowadzić w okresach o małym nasileniu opadów, poza okresem zimowym,
- wykopy należy wykonywać bezpośrednio przed ułożeniem rurociągu,
- wykopy wykonywać na odcinkach umożliwiających szybkie ułożenie wodociągu i jego obsypanie,
- wykopy należy chronić przed dopływem wód gruntowych, a wody opadowe i przypadkowe odprowadzać na bieżąco.

b) zabezpieczenie wykopów

Minimalna szerokość wykopu powinna być dostosowana do średnicy przewodu i umożliwiać montaż elementów rurociągu

Wykopy należy zabezpieczyć zgodnie z Rozporządzeniem Ministra Infrastruktury z dnia 6 lutego 2003 r. „w sprawie bezpieczeństwa i higieny pracy podczas wykonywania robót budowlanych” (Dz. U. Nr 47/2003 poz. 401 z późniejszymi zmianami).

c) układanie rurociągu w wykopie

Rury należy układać w wykopie, z którego muszą być usunięte: gruz, beton i kamienie oraz gnijące resztki roślinne.

Głębokość ułożenia powinna być taka, aby grubość warstwy ziemi ponad górną tworzącą przewodu rurowego wynosiła min. $1,4\text{m}$.

Przewody należy układać w obsypce piaskowej o łącznej grubości:

- 20 cm - podsypka o zagęszczeniu I_s nie mniejszym niż $0,95$ wg normalnej próby Proctora,
- średnica wodociągu,
- 30 cm - zasypka piaskowa o zagęszczeniu $I_s=0,95$ w zależności od lokalizacji rurociągu.

Układanie i montaż rur w tak przygotowanym wykopie należy prowadzić w taki sposób, aby nie spowodować zanieczyszczenia wnętrza, uszkodzeń powłok izolacyjnych oraz występowania nadziemnych naprężeń na odcinkach przewodów rurowych.

d) zasypywanie wykopów

Użyty materiał i sposób zasypania wykopów nie powinny spowodować uszkodzenia ułożonego rurociągu i powłok ochronnych oraz zabudowanych na nim elementów.

Wykopy ponad warstwę obsypki, należy zasypać gruntem rodzimym, o ile jego właściwości gwarantują uzyskanie właściwego stopnia zagęszczenia, warstwami o grubości $20\text{-}30\text{ cm}$.

Warstwy te należy zagęszczać ręcznie lub mechanicznie, o ile nie spowoduje to uszkodzenia przewodu.

Wskaźnik zagęszczenia gruntu zasypowego powinien wynosić odpowiednio:

- warstwy do głębokości $1,2\text{m}$ od niwelety drogi $I_s=1,0$
- warstwy do głębokości poniżej $1,2\text{m}$ od niwelety drogi $I_s=0,97$
- warstwy zasypowe na całej głębokości na terenach zielonych $I_s=0,95$

Nadmiar ziemi z wykopu należy odwozić w miejsce uzgodnione z Inwestorem.

e) uwagi wykonawcze

Przed wbiciem umocnień wykopów należy wykonać przekop kontrolny w miejscu lokalizacji uzbrojenia terenu dla upewnienia się co do możliwości ich wbicia.

Roboty prowadzić pod nadzorem administratorów uzbrojenia.

Korona ścianek zabezpieczających wykopy po ich wbiciu powinna znajdować się 0,2 m ponad poziom terenu.

Po obu stronach ścianek należy zabudować stalowe lub drewniane poręcze zabezpieczające przed upadkiem do wykopu.

3.8. IZOLACJA ANTYKOROZYJNA

Elementy z PP nie wymagają zabezpieczenia antykorozyjnego.

UWAGA:

NIEDOPUSZCZALNY JEST KONTAKT ELEMENTÓW Z PE Z POWŁOKAMI BITUMICZNYMI.

3.9. PRÓBA SZCZELNOŚCI

Po wykonaniu montażu kanałów deszczowych należy przeprowadzić próbę ciśnieniową – hydrauliczną zgodnie z obowiązującymi normami dla sprawdzenia szczelności połączeń rur i studni.

Dla kanałów grawitacyjnych próbę szczelności przeprowadzić zgodnie z normą PN-EN 1610.

3.10. ZABEZPIECZENIE PRZEJŚĆ DLA RUCHU PIESZEGO

Wykopy w obszarze zabudowanym należy zabezpieczyć ogrodzeniem. W okresie budowy należy zapewnić dojścia i dojazdy do zabudowań. Przejścia dla pieszych zabezpieczyć stosując kładki o nośności 150 kg/m. Minimalna szerokość winna wynosić 0,75m. Kładki muszą posiadać barierkę o wysokości 1,1m, poprzeczkę na wysokości 0,65m i krawężnik o wysokości 0,15m. Kładkę oprzeć min. 1,0m poza skrajnię wykopu.

3.11. WARUNKI OGÓLNE WYKONANIA I ODBIORU

Całość robót należy wykonać zgodnie z niniejszą dokumentacją oraz zgodnie ze Specyfikacją Techniczną Wykonania i Odbioru Robót Budowlanych.

Przed przystąpieniem do robót ziemnych należy powiadomić użytkowników istniejącego uzbrojenia o prowadzeniu prac w pobliżu ich sieci

Wszystkie prace ziemne należy w rejonie sieci istniejących należy wykonać pod odpłatnym nadzorem właścicieli urządzeń.

Miejsca wpięć do istniejącej sieci należy zrealizować po wykonaniu przekopów kontrolnych i uzgodnieniu z właścicielem sieci.

W PRZYPADKU :

kolizji z urządzeniami infrastruktury technicznej podziemnej nie wykazanymi w wywiadach branżowych, warunkach technicznych, na mapie zaktualizowanej do celów projektowych lub ułożonych niezgodnie z obowiązującymi przepisami, Wykonawca zobowiązany jest do ich zabezpieczenia lub przebudowy na warunkach uzgodnionych z właścicielem przedmiotowego uzbrojenia

wystąpienia w terenie przyłączy nie wykazanych w wywiadach branżowych, warunkach technicznych lub na mapie zaktualizowanej do celów projektowych Wykonawca zobowiązany jest do ich zabezpieczenia lub przebudowy oraz wpięciu do sieci projektowanej, na warunkach uzgodnionych z właścicielem przedmiotowego uzbrojenia

4. ZESTAWIENIE MATERIAŁÓW:

Lp. lub nr poz.	Wyszczególnienie	Symbol katalogowy nr normy lub rys. roboczego	Jedn.	Ilość	Uwagi
1	2	3	4	5	6
1	Rury kanalizacyjne z PP SN8 DN 300 DN 200	Katalog Producenta	mb	121,5, 39,5	Przykanaliki
STUDNIE					
2	Typowa tworzywowa włączowa DN 1000 z: - trzonem z rury karbowanej z PP (lub o budowie modułowej z elementów prefabrykowanych) - kinetą ślepą - uszczelkami „in situ” - włączem żeliwnym D128 z wypełnieniem betonowym	Katalog Producenta	kpl	6	D1.1 – D1.6
4	Wpust deszczowy H=0,60 m z osadnikiem h=0,8 m z: - wpustem ściekowym ulicznym klasycznym z żeliwa sferoidalnego z uchylnym rusztem klasa D 400 - pierścień odciążający - płyta odciążająca - kręgi betonowe Dn 500	Katalog Producenta	kpl.	2	wp13, wp14
5	Wpust deszczowy H=1,35 m z osadnikiem h=0,8 m z: - wpustem ściekowym ulicznym klasycznym z żeliwa sferoidalnego z uchylnym rusztem klasa D 400 - pierścień odciążający - płyta odciążająca - kręgi betonowe Dn 500	Katalog Producenta	kpl.	12	wp1 – wp12
6	Trójnik redukcyjny Dn400/200 Dn300/2	Katalog Producenta	szt	2 1	T2, T3 T1,

Lp	nr wpustu	nr studni	rzędna wpustu	rzędna włączenia w studni	rzędna wylotu przykanalika	głębokość wpustu [m]	długość przykanalika [m]	spadek przykanalika [%]	średnica i materiał przykanalika
1	wp1	D1.6	293,53	292,18	292,13	1,35	2,5	2	PP DN200
2	wp2	D1.5	293,73	292,38	292,35	1,35	1,5	2	PP DN200
3	wp3	D1.4	293,89	292,54	292,49	1,35	2,5	2	PP DN200
4	wp4	D1.3	293,99	292,64	292,60	1,35	2	2	PP DN200
5	wp5	D1.2	294,04	292,69	292,65	1,35	2	2	PP DN200
6	wp6	T1	294,45	293,1	293,08	1,35	1	2	PP DN200
7	wp7	D2	294,73	293,38	293,33	1,35	2,5	2	PP DN200
8	wp8	D2	294,55	293,2	293,15	1,35	2,5	2	PP DN200
9	wp9	T2	294,78	293,43	293,41	1,35	1	2	PP DN200
10	wp10	D3	294,35	293	292,80	1,35	10	2	PP DN200
11	wp11	T3	294,3	292,95	292,93	1,35	1	2	PP DN200
12	wp12	D4	294,28	292,93	292,78	1,35	7,5	2	PP DN200
13	wp13	D5	293,13	292,53	292,50	0,6	1,5	2	PP DN200
14	wp14	D5	292,9	292,3	292,21	0,6	4,5	2	PP DN200

CZĘŚĆ FORMALNA

1. Warunki techniczne znak GKZ.7024.13.2017 z dn. 19.06.2017
2. Uprawnienia projektanta
3. Zaświadczenie projektanta

GMINA
KOSZECINUrząd Gminy Koszęcin
Ul. Powstańców Śl. 10 42-286 KoszęcinE-mail: koszecin@koszecin.pl
Tel.: 0 34 357 61 00 • Fax.: 0 34 3576 108

Koszęcin, dnia 19 czerwca 2017 r.

GKZ.7024.13.2017

Architektura&Projekty
Damian Bejton
ul. 3 maja 71a,
44-230 Czerwionka-Leszczyny

W związku z realizacją zadania pn. „**Wykonanie projektu kanalizacji deszczowej i przebudowy ulicy Słonecznej w Strzebinu**”, należy wody opadowe z ulicy Słonecznej w Strzebinu odprowadzić poprzez istniejący kanał deszczowy o średnicy \varnothing 300 mm znajdujący się w ulicy Mickiewicza a następnie przechodzący w rejonie skrzyżowania ulic Mickiewicza i Słoneczna.

WÓJT GMINY

Zbigniew Seniów

Otrzymują:
✓ Adresat
2.a/a

Ś L A S K A
O K R Ę G O W A
I Z B A
I N Ż Y N I E R Ó W
B U D O W N I C T W A

SLK/OKK/7131.7132/5166/13

Katowice, dnia 09 czerwca 2014 r.

DECYZJA

Na podstawie art. 12 ust. 2, 3, 4, art. 13, art. 14 ust. 1 pkt. 4 ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. Prawo budowlane (Dz.U. z 2010 r. Nr 243, poz. 1623 z późn. zm.), § 15 i § 23 ust. 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.) oraz 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.), po ustaleniu, że zostały spełnione warunki w zakresie przygotowania zawodowego oraz po złożeniu egzaminu na uprawnienia budowlane z wynikiem pozytywnym

Pan Marek Chudzikmgr inż. inżynierii środowiska
ur. dnia 28 maja 1983 w Tarnowskich Górach**otrzymuje****UPRAWNIENIA BUDOWLANE****numer ewidencyjny SLK/5166/PWOS/14****do projektowania i kierowania robotami budowlanymi****w specjalności instalacyjnej w zakresie sieci, instalacji i urządzeń ciepłych,
wentylacyjnych, gazowych, wodociągowych i kanalizacyjnych bez ograniczeń**

Zakres uprawnień:

- projektowanie obiektu budowlanego i kierowanie robotami budowlanymi związanymi z obiektem budowlanym, takim jak: sieci i instalacje ciepłe, wentylacyjne, gazowe, wodociągowe i kanalizacyjne z doбором właściwych urządzeń w projekcie budowlanym oraz ich instalowaniem w procesie budowy lub remontu,
- sprawdzanie projektów budowlanych i sprawowanie nadzoru autorskiego,
- kierowanie wytwarzaniem konstrukcyjnych elementów budowlanych oraz nadzór i kontrola techniczna wytwarzania tych elementów,
- wykonywanie nadzoru inwestorskiego,
- sprawowanie kontroli technicznej utrzymania obiektów budowlanych z zastrzeżeniem art. 62 ust. 5 ustawy

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

UZASADNIENIE

W wyniku pozytywnego postępowania kwalifikacyjnego i pozytywnego wyniku egzaminu ze znajomości procesu budowlanego oraz praktycznego zastosowania wiedzy technicznej wydanie niniejszych uprawnień budowlanych jest uzasadnione.

Od niniejszej decyzji służy stronom prawo odwołania do Krajowej Komisji Kwalifikacyjnej Polskiej Izby Inżynierów Budownictwa w Warszawie, za pośrednictwem Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej ŚOIIB w Katowicach w terminie 14 dni od dnia jej doręczenia.

Otrzymują:

1. Pan Marek Chudzik
Bolesława Chrobrego 30
42-590 Hanusek
2. Okręgowa Rada Izby
3. Główny Inspektor
Nadzoru Budowlanego
4. a/a.



Skład orzekający OKK

1. 
mgr inż. Piotr Szatkowski
2. 
inż. Hieronim Spiżewski
3. 
mgr inż. Zbigniew Dzierżewicz

**Zaświadczenie**

o numerze weryfikacyjnym:

SLK-SYF-SL1-1J6 *

Pan Marek Chudzik o numerze ewidencyjnym SLK/IS/8837/14
adres zamieszkania ul. B.Chrobrego 30, 42-690 Hanusek
jest członkiem Śląskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa i posiada wymagane
ubezpieczenie od odpowiedzialności cywilnej.
Niniejsze zaświadczenie jest ważne do dnia 2018-08-31.

Zaświadczenie zostało wygenerowane elektronicznie i opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym
weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu w dniu 2017-08-07 roku przez:

Franciszek Buszka, Przewodniczący Rady Śląskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa.

(Zgodnie art. 3 ust 2 ustawy z dnia 18 września 2001 r. o podpisie elektronicznym (Dz. U. 2001 Nr 130 poz. 1430) 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.pilb.org.pl lub kontaktując się z biurem właściwej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa.

CZĘŚĆ RYSUNKOWA

Spis rysunków:

- | | |
|----------------------------------|-------|
| 1. Plan sytuacyjny | KD-01 |
| 2. Profil kanalizacji deszczowej | KD-02 |
| 3. Studnia typowa | KD-03 |