



STAROSTWO POWIATOWE
W CIESZYNIE
ul. Bobrecka 29
43-400 CIESZYN

PRZEDSIĘBIORSTWO GEOLOGICZNO-GEODEZYJNE Spółka z o.o.
40-124 Katowice, ul. Sokolska 46
Sąd Rejonowy w Katowicach - KRS: 0000175370
NIP 634-10-04-232 Regon: 272265160
☎ tel/fax (0-32) 2585-292 i tel (032) 2584-980
e-mail: geoprojekt.pgg@gmail.com www.geoprojekt.katowice.pl

Nr arch. 16009/22

PROJEKT GEOTECHNICZNY

dla potrzeb budowy sieci kanalizacji sanitarnej zlokalizowanej
w Ustroniu w rejonie ul. Myśliwskiej
(część geologiczna)

Katowice, wrzesień 2022 r.

SPIS TREŚCI

1. WSTĘP.....	3
1.1 PODSTAWA OPRACOWANIA.....	3
1.2 WYKAZ WYKORZYSTANYCH NORM, PRZEPISÓW I LITERATURY	3
2. PROGNOZA ZMIAN WŁAŚCIWOŚCI PODŁOŻA GRUNTOWEGO W CZASIE	4
3. OKREŚLENIE OBLICZENIOWYCH PARAMETRÓW GEOTECHNICZNYCH.....	4
4. OKREŚLENIE CZĘŚCIOWYCH WSPÓŁCZYNNIKÓW BEZPIECZEŃSTWA	5
5. OKREŚLENIE ODDZIAŁYWAŃ OD GRUNTU.....	5
6. PRZYJĘCIE MODELU OBLICZENIOWEGO PODŁOŻA GRUNTOWEGO	5
7. OBLICZENIE NOŚNOŚCI I OSIADANIA PODŁOŻA GRUNTOWEGO ORAZ OGÓLNEJ STATECZNOŚCI	5
8. USTALENIE DANYCH NIEZBĘDNYCH DO ZAPROJEKTOWANIA FUNDAMENTÓW	6
9. SPECYFIKACJA BADAŃ NIEZBĘDNYCH DO ZAPEWNIENIA WYMAGANEJ JAKOŚCI ROBÓT ZIEMNYCH I SPECJALISTYCZNYCH ROBÓT GEOTECHNICZNYCH.....	6
10.OKREŚLENIE SZKODLIWOŚCI ODDZIAŁYWAŃ WÓD GRUNTOWYCH NA OBIEKT BUDOWLANY I SPOSOBÓW PRZECIWDZIAŁANIA TYM ZAGROŻENIOM	7
11.OKREŚLENIE ZAKRESU NIEZBĘDNEGO MONITOROWANIA WYBUDOWANEGO OBIEKTU BUDOWLANEGO, OBIEKTÓW SĄSIADUJĄCYCH I OTACZAJĄCEGO GRUNTU, NIEZBĘDNEGO DO ROZPOZNANIA ZAGROŻEŃ MOGĄCYCH WYSTĄPIĆ W TRAKCIE ROBÓT BUDOWLANYCH LUB W ICH WYNIKU ORAZ W CZASIE UŻYTKOWANIA OBIEKTU BUDOWLANEGO	7

STAROSTWO POWIATOWE
W CIESZYNIE
ul. Bobrecka 29
43-400 CIESZYN

1. WSTĘP

Niniejsze opracowanie – projekt geotechniczny – wykonano w Przedsiębiorstwie Geologiczno-Geodezyjnym Geoprojekt Śląsk Sp. z o.o., ul. Sokolska 46, 40-124 Katowice na zlecenie Inwestora – firmy PUHP ALEX mgr inż. Lidia Poniatowska z siedzibą przy ulicy Partyzantów 15, 43-450 Ustroniu.

Celem opracowania jest określenie warunków gruntowo-wodnych, uzyskanie danych o układzie warstw gruntów oraz określenie ich parametrów geotechnicznych. Uzyskane dane niezbędne są dla właściwego zaprojektowania ułożenia sieci kanalizacji sanitarnej, która będzie zlokalizowana w okolicy ulicy Myśliwskiej w Ustroniu.

1.1 PODSTAWA OPRACOWANIA

Projekt geotechniczny opracowano w oparciu o Rozporządzenie Ministra Transportu Budownictwa i Gospodarki Morskiej w sprawie ustalania geotechnicznych warunków posadawiania obiektów budowlanych (Dz. U. z 27.04.2012 poz.463). Zgodnie z powyższym Rozporządzeniem kategorię geotechniczną obiektu określa projektant obiektu budowlanego. Dla projektowanej inwestycji warunki gruntowe po uzdatnieniu, określa się jako proste. Kategorię geotechniczną proponuje się II, ostateczną decyzję podejmie Projektant.

1.2 WYKAZ WYKORZYSTANYCH NORM, PRZEPISÓW I LITERATURY

Niniejsze opracowanie wykonano w oparciu o następujące dane :

- Polskie Normy:

- PN-B-06050 Geotechnika. Roboty ziemne.;
- PN-B-04452 Geotechnika. Badania polowe.;
- PN-B-02479 Geotechnika. Dokumentowanie geotechniczne.;
- PN-B-02481 Geotechnika. Terminologia podstawowa, symbole literowe i jednostki miar.;
- PN-86-B02480 Grunty budowlane. Określenia, symbole, podział i opis gruntów.;
- PN-86-B04481 Grunty budowlane. Badania próbek gruntu.;
- PN-81-B-03020 Grunty budowlane. Posadowienie bezpośrednie budowli.;
- PN-55/B-04482 Grunty budowlane. Badania właściwości fizycznych. Badania makroskopowe.;
- Zmiana PN-81-B-03020 (projekt) Geotechnika. Projektowanie posadowień bezpośrednich.;
- PN-EN 752-1:2000 Zewnętrzne systemy kanalizacyjne – Postanowienia ogólne i definicje.;
- PN-EN 752-7:2002 Zewnętrzne systemy kanalizacyjne – część 7: Eksploatacja i użytkowanie.;
- PN-B-10736 Roboty ziemne. Wykopy otwarte dla przewodów wodociągowych i kanalizacyjnych. Warunki techniczne wykonania.;
- PN-92/B-10735 Kanalizacja. Przewody kanalizacyjne. Wymagania i badania przy odbiorze.;
- PN-EN 1610:2002 Budowa i badania przewodów kanalizacyjnych.;
- PN-EN 1295:2002 Obliczenia statyczne rurociągów ułożonych w ziemi w różnych warunkach obciążenia - część 1: Wymagania ogólne.
- PN-EN 1997 – Eurokod 7. Projektowanie geotechniczne;

- Wiłun Z, 1987 Zarys geotechniki, WKŁ Warszawa

- Szczegółowa Mapa Geologiczna Polski w skali 1:50 000

- Podstawa Prawna

- Ustawa z dnia 7 lipca 1994 r. Prawo budowlane (Dz. U. Nr 156 poz. 1118 z późniejszymi zmianami),
- Ustawa z dnia 3 października 2008 r. o udostępnianiu informacji o środowisku i jego ochronie, udziale społeczeństwa w ochronie środowiska oraz o ocenach oddziaływania na środowisko (Dz. U. Nr 199, poz. 1227),
- Ustawa z dnia 27 kwietnia 2001 r. Prawo ochrony środowiska (Dz. U. Nr 25, poz. 150 z 2008 r. z późniejszymi zmianami),
- Ustawa z dnia 16 kwietnia 2004 r. o wyrobach budowlanych (Dz. U. Nr 92, poz. 881 z 2004 r.),
- Ustawa z dnia 4 lutego 1994 r. Prawo geologiczne i górnicze (Dz. U. Nr 229, poz. 1947 z 2005 r. z późniejszymi zmianami),
- Rozporządzenie Ministra Transportu, Budownictwa i Gospodarki Morskiej z dnia 25 kwietnia 2012 r. (Dz. U. poz. 462 z 2012 r.) w sprawie szczegółowego zakresu i formy proj. budowlanego.

2. PROGNOZA ZMIAN WŁAŚCIWOŚCI PODŁOŻA GRUNTOWEGO W CZASIE

Rozpatrywany obszar do głębokości rozpoznanej wierceniami (8,0 m) budują utwory czwartorzędowe (plejstocen oraz holocen). Stanowi je seria osadów gliniastych (gliny zwięzłe, gliny pylaste zwięzłe przemieszane z okruchami skalnymi).

Spąg osadów to rumosze utworzone głównie z okruchów łupku piaszczystego bądź piaskowca (otoczaki lub okruchy ostrokrawędziste), których przestrzenie porowe wypełniają ziarna drobniejszych frakcji (piasek, substancje gliniaste).

Okresowych zmian parametrów wytrzymałościowych gruntów należy się spodziewać, głównie w strefie przypowierzchniowej, gdzie na skutek robót ziemnych może dojść do odprężenia podłoża i rozluźnienia gruntów w strefie przypowierzchniowej. W przypadku prowadzenia prac w niekorzystnych warunkach atmosferycznych (nawodnienia na skutek intensywnych opadów atmosferycznych) oddziaływanie ciężkiego sprzętu budowlanego może doprowadzić do zniszczenia struktury gruntu w strefie przypowierzchniowej.

Nie wolno dopuścić do gromadzenia się wody w wykopie, może to spowodować pogorszeniem określonych warunków gruntowych gruntów niespoistych lub uplastycznienie spoistych.

3. OKREŚLENIE OBLICZENIOWYCH PARAMETRÓW GEOTECHNICZNYCH

W obliczeniach należy wykorzystać parametry podane w zał. nr 4 wyprowadzone z badań laboratoryjnych i polowych, wykonanych dla potrzeb opracowania dokumentacji badań podłoża gruntowego i opinii geotechnicznej. Parametry geotechniczne gruntów przedstawiono w w/w opracowaniach – należy je skorelować zgodnie z Załącznikiem A do normy EN 1997-1:2004.

4. OKREŚLENIE CZĘŚCIOWYCH WSPÓŁCZYNNIKÓW BEZPIECZEŃSTWA

Częściowe współczynniki bezpieczeństwa należy przyjąć zgodnie z Zał. B do normy EN 1997-1:2008.

5. OKREŚLENIE ODDZIAŁYWAŃ OD GRUNTU

Podczas projektowania należy brać pod uwagę działające siły parcia pomiędzy gruntem, a konstrukcją sieci kanalizacji sanitarnej. Należy zapewnić odpowiednie zabezpieczenie wykopów szczególnie w rejonie występowania nasypów (warstwy I).

6. PRZYJĘCIE MODELU OBLICZENIOWEGO PODŁOŻA GRUNTOWEGO

W przeprowadzonej analizie należy przyjąć model obliczeniowy podłoża gruntowego, oparty na modelu geologicznym podłoża opracowanym w ramach wykonanej dokumentacji badań podłoża gruntowego i opinii geotechnicznej. Obliczone zostanie obciążenie gruntem oraz graniczna nośność rury w gruncie.

7. OBLICZENIE NOŚNOŚCI I OSIADANIA PODŁOŻA GRUNTOWEGO ORAZ OGÓLNEJ STATECZNOŚCI

Analizę pod kątem osiadań i nośności podłoża gruntowego oblicza Konstruktor obiektu - proponuje się przeprowadzić w oparciu o założenia normy PN-81/B-03020 posadowienie bezpośrednie budowli.

Obliczone zostanie m.in. obciążenie gruntem, obciążenie komunikacyjne, graniczna nośność rury w gruncie oraz sprawdzone będzie bezpieczeństwo rur na obciążenie zewnętrzne.

8. USTALENIE DANYCH NIEZBĘDNYCH DO ZAPROJEKTOWANIA FUNDAMENTÓW

Dane niezbędne do zaprojektowania budowy sieci kanalizacyjnej podano w załączniku nr 4 w Opinii geotechnicznej wraz z dokumentacją badań podłoża gruntowego.

Niezbędne jest zachowanie korzystnych warunków gruntowo-wodnych (nie gorszych niż te jakie stwierdzono na etapie wykonywania badań polowych). Rozwiązania projektowe powinny w sposób kompleksowy ujmować kwestie zabezpieczenia podłoża przed nadmiernym nawodnieniem w trakcie realizacji inwestycji oraz później w trakcie eksploatacji sieci kanalizacyjnej.

9. SPECYFIKACJA BADAŃ NIEZBĘDNYCH DO ZAPEWNIENIA WYMAGANEJ JAKOŚCI ROBÓT ZIEMNYCH I SPECJALISTYCZNYCH ROBÓT GEOTECHNICZNYCH

Roboty ziemne należy prowadzić zgodnie z zasadami podanymi PN-B-06050 Geotechnika. Roboty ziemne. Wymagania ogólne. Specjalistyczne roboty geotechniczne.

Zgodnie z normą PN-B-06050 grunty stwierdzone w podłożu projektowanej budowy sieci kanalizacji należy przyjąć następujące kategorie urabialności gruntów zgodnie z w/w normą:

- Grunty warstw II – należy zaliczyć do 3-5 kategorii,
- Grunty warstwy I, IIIa, IIIb, IIIc oraz IV – należy zaliczyć do 5-7 kategorii w zależności od zawartości frakcji kamienistej i stopnia zwietrzenia.

Przed przystąpieniem do robót należy usunąć z podłoża ewentualne przeszkody, w tym także ewentualne sieci instalacyjne, kanalizacyjne, elementy murowane, betonowe lub stalowe. Należy oznaczyć w terenie przebieg wszelkich pozostawionych instalacji podziemnych, które mogą ulec uszkodzeniu w wyniku prowadzonych prac. Ewentualne kolizje i zbliżenia zostaną rozwiązane na etapie Projektu budowlanego bądź na bieżąco z właścicielami uzbrojenia i Inwestorem.

Ostateczny sposób przygotowania podłoża musi zostać uzgodniony przed przystąpieniem do prac, a poprawność jego wykonania potwierdzona pisemnie przez kierownika lub majstra robót.

10. OKREŚLENIE SZKODLIWOŚCI ODDZIAŁYWAŃ WÓD GRUNTOWYCH NA OBIEKT BUDOWLANY**SPOSOBÓW PRZECIWDZIAŁANIA TYM ZAGROŻENIOM**

Na podstawie przeprowadzonych prac polowych we wrześniu 2022 roku na przedmiotowym terenie stwierdzono występowanie poziomu wód gruntowych o zwierciadle naporowym nawierconym w przedziale głębokościowym od 3,2 m p.pt. (otwór nr 2) do 5,8 m p.pt. (otwór nr 3).

Poziom stabilizacji zwierciadła znajduje się na głębokości 2,2 – 3,9 m p.pt. Wodonoścem są rumosze występujące w różnym stopniu zaglinienia oraz grunty gliniaste przemieszane z okruchami skalnymi.

Analiza fizyko-chemiczna wody gruntowej wykazała, że przejawia ona wobec konstrukcji budowlanych z betonu cechy agresywności węglanowej w stopniu XA2 i kwasowej w stopniu XA1.

W zależności od pory roku oraz długości i intensywności opadów atmosferycznych poziom wody gruntowej może ulec okresowym wahaniom.

11. OKREŚLENIE ZAKRESU NIEZBĘDNEGO MONITOROWANIA WYBUDOWANEGO OBIEKTU BUDOWLANEGO, OBIEKTÓW SĄSIADUJĄCYCH I OTACZAJĄCEGO GRUNTU, NIEZBĘDNEGO DO ROZPOZNANIA ZAGROŻEŃ MOGĄCYCH WYSTĄPIĆ W TRAKCIE ROBÓT BUDOWLANYCH LUB W ICH WYNIKU ORAZ W CZASIE UŻYTKOWANIA OBIEKTU BUDOWLANEGO

Monitoring mediów podczas budowy i eksploatacji powinien obejmować obserwację wizualną obiektu i pomiary geodezyjne. Po zamontowaniu przewodu w wykopie należy poddać go próbie szczelności, która winna odpowiadać wymogom norm i przepisów polskich oraz warunkom producenta rur. Próbę szczelności kanału na eksfiltrację przeprowadzić przed ich zasypaniem.

Sieć wodociągowa i kanalizacyjna w czasie użytkowania powinna być poddawana przez właściciela lub zarządcę okresowej kontroli co najmniej raz w roku celem określenia ich technicznej sprawności.



PRZEDSIĘBIORSTWO GEOLOGICZNO - GEODEZYJNE Spółka z o.o.
40-124 Katowice, ul. Sokolska 46
Sąd Rejonowy w Katowicach - KRS: 0000175370
NIP 634-10-04-232 Regon: 272265160
Kapitał zakładowy 157 300 PLN
☎ tel (032) 258-49-80
e-mail: biuro@geoprojekt.katowice.pl www.geoprojekt.katowice.pl

URZĄD POWIATOWY
W CIESZYNIE
ul. Bobrecka 29
CIESZYN

Nr arch. 16009/22

**OPINIA GEOTECHNICZNA WRAZ Z DOKUMENTACJĄ
BADAŃ PODŁOŻA GRUNTOWEGO**

dla potrzeb budowy sieci kanalizacji sanitarnej zlokalizowanej w Ustroniu
w rejonie ul. Myśliwskiej

Autor opracowania:


mgr inż. Danuta Bromek
(nr upr. CUG 070507)

Katowice, wrzesień 2022 r.

STAROSTWO POWIATOWE
W CIESZYNIE
ul. Bobrecka 29
43-400 CIESZYN

Spis treści

1. WSTĘP.....	3
1.1. PODSTAWA WYKONANIA I INFORMACJE WSTĘPNE	3
1.2. WYKAZ WYKORZYSTANYCH NORM, MATERIAŁÓW ARCHIWALNYCH I LITERATURY	3
2. ZAKRES WYKONYWANYCH PRAC	4
2.1. PRACE WIERTNICZE I TOWARZYSZĄCE	4
2.2. BADANIA LABORATORYJNE	5
2.3. PRACE KAMERALNE	5
3. POŁOŻENIE, CHARAKTERYSTYKA TERENU BADAŃ, MORFOLOGIA I HYDROGRAFIA ..	6
4. BUDOWA GEOLOGICZNA	6
5. WARUNKI WODNE	6
6. WARUNKI GRUNTOWE	7
7. PODSUMOWANIE	9

Spis załączników

1. Mapa topograficzna w skali 1:10 000
2. Mapa dokumentacyjna w skali 1: 1 000
3. Karty dokumentacyjne otworów badawczych w skali 1:50
4. Zestawienie wartości parametrów geotechnicznych gruntów
5. Wyniki badań sondą dynamiczną DPSH
6. Objasnienia znaków i symboli użytych na kartach otworów badawczych
7. Zestawienie badań laboratoryjnych gruntów
8. Wyniki analizy chemicznej próbki wody gruntowej

1. WSTĘP

1.1. PODSTAWA WYKONANIA I INFORMACJE WSTĘPNE

Niniejszą opinię geotechniczną wraz z dokumentacją badań podłoża gruntowego wykonano w Przedsiębiorstwie Geologiczno-Geodezyjnym Geoprojekt Śląsk Sp. z o.o. z siedzibą w Katowicach przy ul. Sokolska 46, na zlecenie Inwestora - firmy PUHP ALEX mgr inż. Lidia Poniatowska z siedzibą przy ulicy Partyzantów 15, 43-450 Ustroń.

Celem opracowania jest określenie warunków gruntowo-wodnych, uzyskanie danych o układzie warstw gruntów oraz określenie ich parametrów geotechnicznych. Uzyskane dane niezbędne są dla właściwego zaprojektowania ułożenia sieci kanalizacji sanitarnej, która będzie zlokalizowana w okolicy ulicy Myśliwskiej w Ustroniu.

Opinię wykonano w oparciu o Rozporządzenie Ministra Transportu Budownictwa i Gospodarki Morskiej w sprawie ustalania geotechnicznych warunków posadawiania obiektów budowlanych (Dz. U. z 25.04. 2012 poz.463).

1.2. WYKAZ WYKORZYSTANYCH NORM, MATERIAŁÓW ARCHIWALNYCH I LITERATURY

1. Polskie Normy:

- PN-B-06050 Geotechnika. Roboty ziemne;
- PN-B-04452 Geotechnika. Badania polowe;
- PN-B-02479 Geotechnika. Dokumentowanie geotechniczne;
- PN-B-02481 Geotechnika. Terminologia podstawowa, symbole literowe i jednostki miar;
- Zmiana PN-81-B-03020 (projekt) Geotechnika. Projektowanie posadowień bezpośrednich;
- PN-86-B02480 Grunty budowlane. Określenia, symbole, podział i opis gruntów;
- PN-86-B04481 Grunty budowlane. Badania próbek gruntu;
- PN-81-B-03020 Grunty budowlane. Posadowienie bezpośrednie budowli;
- PN-59/B-03020, Grunty budowlane - Wytyczne wyznaczanie dopuszczalnych obciążeń jednostkowych;
- PN-55-B-04482. Grunty budowlane. Badania własności fizycznych. Badania makroskopowe;
- PN-S-02205 Drogi samochodowe. Roboty ziemne. Wymagania i badania;
- PN-EN 1997 – Eurokod 7. Projektowanie geotechniczne;

- PN-EN ISO 14688-1:2006 *Badania geotechniczne - Oznaczenie i klasyfikowanie gruntów - Część 1: Oznaczenie i opis;*
 - PN-EN ISO 14688-2:2006 *Badania geotechniczne - Oznaczenie i klasyfikowanie gruntów - Część 2: Zasady klasyfikowania;*
 - EN ISO 14689-1:2003 *Badania geotechniczne - Oznaczenie i klasyfikowanie skał - Część 1: Oznaczenie i opis;*
 - PN-EN ISO 22476-2:2005 *Rozpoznanie i badania geotechniczne - Badania polowe - Część 2: Sondowanie dynamiczne;*
 - PN-ISO 710-1:1999 *Umowne znaki do stosowania na mapach wielkoskalowych, planach i przekrojach geologicznych - Zasady ogólne;*
 - PN-ISO 710-2:1999 *Umowne znaki do stosowania na mapach wielkoskalowych, planach i przekrojach geologicznych - Umowne znaki skał osadowych;*
2. *Wiłun Z. - Zarys geotechniki. Wydawnictwa Komunikacji i Łączności, Warszawa 2007*
 3. *Sikora Zb. – Sondowania statyczne. Metody i zastosowanie w geoinżynierii. WNT, Warszawa 2006;*
 4. *Mapa Obszarów Głównych Zbiorników Wód Podziemnych (GZWP) wymagających Szczegółowej Ochrony – A.S. Kleczkowski, AGH Kraków, 1990 r.,*
 5. *Szczegółowa Mapa Geologiczna Polski w skali 1: 50 000, arkusz Skoczów.*
 6. *Mapa hydrogeologiczna w skali 1: 50 000, arkusz Skoczów.*
 7. *Mapa geośrodowiskowa w skali 1: 50 000, arkusz Skoczów.*

2. ZAKRES WYKONYWANYCH PRAC

2.1. PRACE WIERTNICZE I TOWARZYSZĄCE

Dla rozpoznania warunków gruntowo-wodnych wykonano 3 małośrednicowe otwory badawcze o głębokościach od 4,0 do 8,0 m o łącznym metrażu wynoszącym 17,0 mb. Zakres badań został wskazany i wykonany zgodnie ze zleceniem Zamawiającego. Otwory wykonane zostały w naturalnych warunkach wilgotnościowych, bez użycia płuczki „na sucho”, świdrem spiralnym wiertnicą Longyear DB505.

Ponadto na badanym terenie wykonano sondowania sondą dynamiczną DPSH w punktach 2 i 3 do głębokości 5,6 i 6,8 m, łącznie 12,4 mb.

Do sondowania wykorzystano sondę DPSH o masie młota 63,5 kg, wysokości spadania młota 0,75 m i końcówce o kącie wierzchołkowym 90 o , średnica zewnętrzna żerdzi 32 mm. Wyniki z przeprowadzonych badań przedstawiono na wykresach sondowań, gdzie

zestawiono liczbę uderzeń potrzebnych do wbicia końcówki na każde 20 cm w zależności od głębokości. Do interpretacji sondowań wykorzystano profil gruntowy z wierceń.

W trakcie wierceń przeprowadzano badania makroskopowe gruntów oraz obserwację wód gruntowych. Pobierano także próby gruntów z przeznaczeniem do badań identyfikacyjnych w laboratorium. Po zakończeniu badań otwory zlikwidowano przez zasypanie urobkiem z zachowaniem kolejności i jednoczesnym ich ubiciem.

Punkty badawcze wykonano w miejscach wskazanych przez Zleceniodawcę. Otwory wytyczono w terenie metodą domiarów prostokątnych w nawiązaniu do istniejących punktów topograficznych, znajdujących się na mapie sytuacyjno-wysokościowej w skali 1: 1 000 (załącznik nr 2).

2.2 BADANIA LABORATORYJNE

Wszystkie pobrane próbki gruntu przebadano makroskopowo (określenie rodzaju gruntu, stanu, wilgotności, barwy, zawartości węgla wapnia). Dla wytypowanych próbek gruntów oznaczono ich:

- wilgotność naturalną W_n [%],
- granice konsystencji gruntów W_L i W_P [%].

Badania laboratoryjne wykonano w laboratorium mechaniki gruntów Geoprojektu. Wyniki badań laboratoryjnych zestawiono w formie tabelarycznej jako załącznik nr 7.

W terenie pobrano również próbkę wody gruntowej dla potrzeb określenia rodzaju i stopnia jej agresywności w stosunku do konstrukcji budowlanych z betonu. Wyniki badań wody gruntowej przedstawiono na załączniku nr 8.

2.3 PRACE KAMERALNE

W ramach prac kameralnych dokonano analizy materiałów uzyskanych w trakcie wierceń i obserwacji terenowych oraz badań laboratoryjnych. Na tej podstawie opracowano dokumentację wynikową, na którą złożyły się następujące załączniki graficzne:

- mapę topograficzną z lokalizacją terenu badań w skali 1 : 10 000 (zał. nr 1),
- mapę dokumentacyjną w skali 1:1 000 z naniesionymi punktami wierceń i sondowań (zał. nr 2),
- karty dokumentacyjne otworów badawczych w skali 1: 50 (zał. nr 3.1 – 3.3),
- zestawienie wartości parametrów geotechnicznych dla wydzielonych warstw (zał. nr 4),
- wyniki badań sondą dynamiczną DPSH (zał. nr 5.1 – 5.2),
- objaśnienia znaków i symboli użytych na kartach otworów (zał. nr 6),
- zestawienie wyników badań laboratoryjnych gruntów (zał. nr 7),
- analiza fizyko-chemiczna wody gruntowej (zał. nr 8).

Uzupełnieniem części graficznej jest niniejsza część tekstowa.

3. POŁOŻENIE, CHARAKTERYSTYKA TERENU BADAŃ, MORFOLOGIA I HYDROGRAFIA

Badania przeprowadzono w województwie śląskim, w miejscowości Ustroniu w rejonie ulicy Myśliwskiej wzdłuż projektowanego ułożenia sieci kanalizacji sanitarnej. Głębokość ułożenia kanalizacji będzie zmienna.

Opisywany teren położony jest w południowej części Ustronia. Szczegółową lokalizację terenu badań przedstawiono na załączonych mapach: topograficznej (zał. 1) i mapie dokumentacyjnej (zał. 2).

Pod względem geomorfologicznym opisywany teren położony jest w obrębie Beskidu Śląskiego.

Powierzchnia terenu w obrębie wykonanych otworów badawczych jest zróżnicowana. Wysokości w miejscach wykonanych wierceń zamykają się wartościami 387,73 m n.p.m (otw. 2) ÷ 397,02 m n.p.m (otw. 3). Powierzchnia terenu w obrębie otworu nr 1 została ukształtowana sztucznie, a pierwotny układ morfologiczny został zmieniony. Świadczy o tym obecność gruntu nasypowego.

Hydrograficznie teren należy do dorzecza Wisły. Główną arterią odprowadzającą wody z tego rejonu jest potok Jelenica, przepływająca na południowy - wschód od trasy projektowanej kanalizacji sanitarnej.

4. BUDOWA GEOLOGICZNA

Rozpatrywany obszar do głębokości rozpoznanej wierceniami (8,0 m) budują utwory czwartorzędowe (plejstocen oraz holocen). Stanowi je seria osadów gliniastych (gliny związane, gliny pylaste związane przemieszane z okruchami skalnymi).

Spąg osadów to rumosze utworzone głównie z okruchów łupku piaszczystego bądź piaskowca (otoczaki lub okruchy ostrokrawędziste), których przestrzenie porowe wypełniają ziarna drobniejszych frakcji (piasek, substancje gliniaste).

5. WARUNKI WODNE

Na podstawie przeprowadzonych prac polowych we wrześniu 2022 roku na przedmiotowym terenie stwierdzono występowanie poziomych wód gruntowych o zwierciadle naporo-

wym nawierconym w przedziale głębokościowym od 3,2 m p.pt. (otwór nr 2) do 5,8 m p.pt. (otwór nr 3).

Poziom stabilizacji zwierciadła znajduje się na głębokości 2,2 – 3,9 m p.p.t. Wodonoścem są rumosze występujące w różnym stopniu zaglinienia oraz grunty gliniaste przemieszane z okruchami skalnymi.

Analiza fizyko-chemiczna wody gruntowej wykazała, że przejawia ona wobec konstrukcji budowlanych z betonu cechy agresywności węglanowej w stopniu XA2 i kwasowej w stopniu XA1.

W zależności od pory roku oraz długości i intensywności opadów atmosferycznych poziom wody gruntowej może ulec okresowym wahaniom.

6. WARUNKI GRUNTOWE

W podłożu badanego terenu występują grunty nasypowe i rodzime, które podzielono na pakiety i warstwy geotechniczne o zróżnicowanych parametrach fizyko-mechanicznych.

Warstwa I

to nasypy niebudowlane zbudowane z mieszaniny gliny pylastej związanej z kamieniami, piasku średniego, żużlem i guzem ceglanym. Nasypy te mają charakter gruntów spoistych o konsystencji twardoplastycznej.

Fakt zróżnicowania granulometrycznego i materiałowego nasypów stanowi o ich niekorzystnych własnościach nośnych i tym, że są one nierównomiernie ściśliwe. Dla gruntów nasypowych ze względu na niekontrolowany charakter tworzenia i zróżnicowany skład - parametrów geotechnicznych nie podaje się. Ich skład i miąższość może różnić się z uwagi na punktowy charakter rozpoznania podłoża. Grunty nasypowe są również zróżnicowane pod względem przepuszczalności. Wykonanymi wierceniami stwierdzono je w otworze nr 1.

Warstwa II

to grunt rodzimy z domieszkami humusu, wykształcony jako glina pylasta. Grunt ten o konsystencji twardoplastycznej i przyjętym średnim stopniu plastyczności $I_L = 0,12$. Dla tej warstwy na podstawie przeprowadzonego sondowania określono wartość naprężenia dopuszczalnego $q_{dop} = 300$ kPa.

Warstwa IIIa

obejmuje grunty rodzime, spoiste reprezentowane przez gliny zwięzłe oraz gliny pylaste zwięzłe przemieszane z okruchami łupku piaszczystego i piaskowca. Grunty te są wilgotne, o konsystencji plastycznej i twardoplastycznej. Przyjęto średni stopień plastyczności równy $I_L = 0,25$. Dla tej warstwy na podstawie przeprowadzonego sondowania określono wartość naprężenia dopuszczalnego $q_{dop} = 291$ kPa. Symbol konsolidacji gruntów dla tej warstwy określono jako „C”.

Warstwa IIIb

obejmuje grunty rodzime, spoiste reprezentowane przez gliny zwięzłe oraz gliny pylaste zwięzłe przemieszane z okruchami skalnymi. Grunty te są wilgotne, o konsystencji twardoplastycznej. Dla tej warstwy na podstawie przeprowadzonego sondowania określono wartość naprężenia dopuszczalnego $q_{dop} = 237$ kPa. Przyjęto średni stopień plastyczności równy $I_L = 0,03$. Symbol konsolidacji gruntów dla tej warstwy określono jako „C”.

Warstwa IIIc

obejmuje grunty rodzime, spoiste reprezentowane przez gliny pylaste zwięzłe przemieszane z okruchami skalnymi. Grunty te są wilgotne, o konsystencji półzwałowej. Przyjęto średni stopień plastyczności równy $I_L = 0,00$. Dla tej warstwy na podstawie przeprowadzonego sondowania określono wartość naprężenia dopuszczalnego $q_{dop} = 429$ kPa. Symbol konsolidacji gruntów dla tej warstwy określono jako „C”.

Warstwa IV

obejmuje rumosz łupku bądź piaskowca, żwir i rozdrobnione otoczaki oraz grunt gliniasty w różnym składzie procentowym, co w konsekwencji rzutuje na charakter gruntu pod kątem geotechnicznym. Grunty te są mokre, średniozagęszczone, konsystencja spoiwa gliniastego - plastyczna. Dla tej warstwy na podstawie przeprowadzonego sondowania określono wartość naprężenia dopuszczalnego $q_{dop} = 506$ kPa.

Uzupełnieniem opisu warstw geotechnicznych są załączone karty dokumentacyjne otworów badawczych (zał. 3.1 – 3.3).

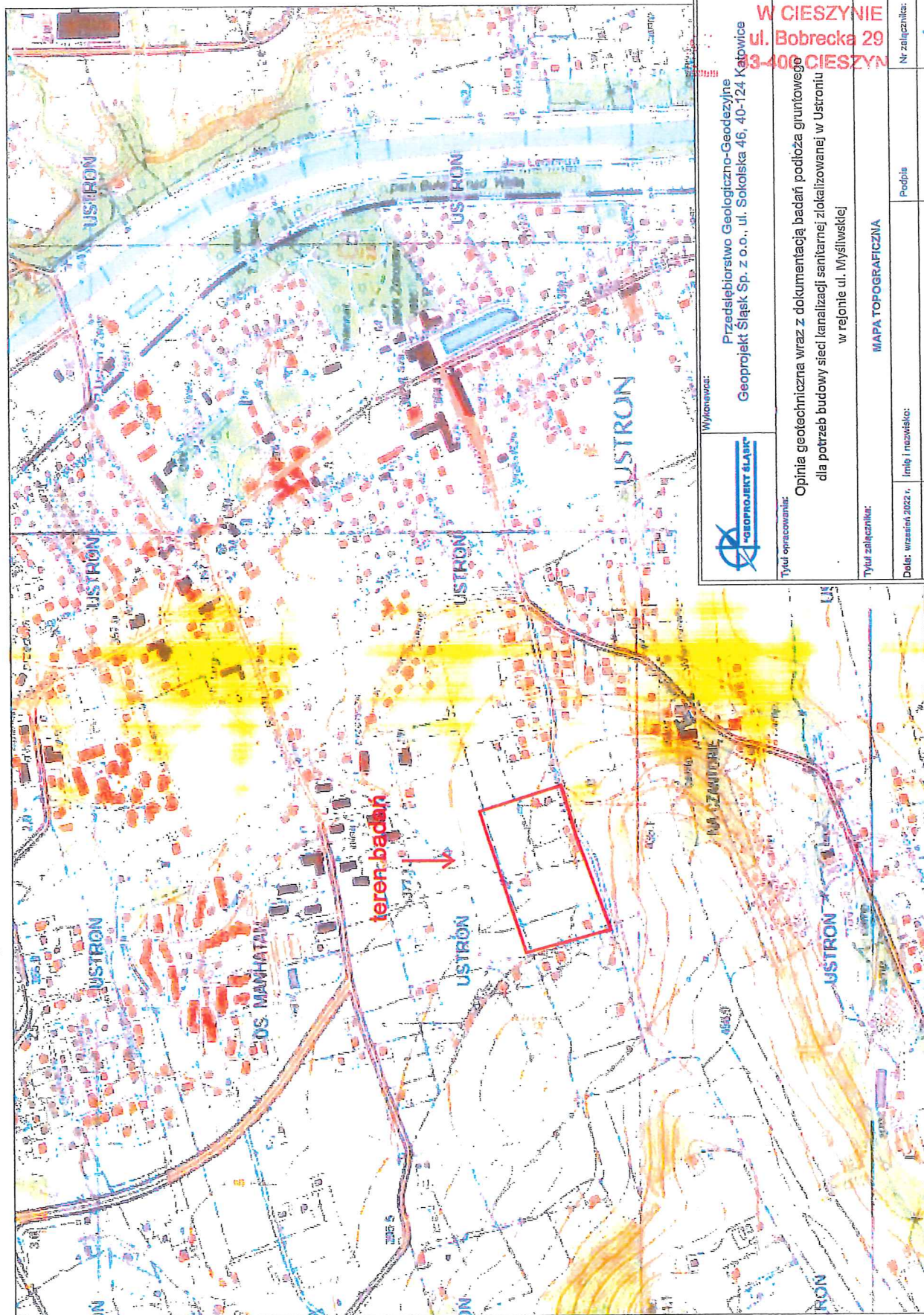
Do obliczeń należy przyjąć wartości parametrów geotechnicznych, podane w zestawieniu tabelarycznym (zał. nr 4). Do wartości charakterystycznych należy zastosować współczynniki częściowe, aby zapewnić bezpieczeństwo projektowania zgodnie z Eurokod 7.

7. PODSUMOWANIE

- 6.1 Analiza rozpoznania geotechnicznego wykazała, że podłoże terenu badań budują:
- a) *nierównomiernie ściśliwe nasypy niebudowlane (warstwa I) – stanowiące podłoże o zmiennej i nierównomiernej ściśliwości, nie nadające się jako podłoże budowlane.*
 - b) *grunty rodzime - gliny w humusem, spoiste o konsystencji twardoplastycznej (warstwa II) oraz plastyczne gliny pylaste zwięzłe z okruchami skał (warstwa IIIa) – to grunty średnionośne,*
 - c) *twardoplastyczne i półzwarte gliny zwięzłe z okruchami skał (warstwa IIIb i IIIc) oraz średniozagęszczone rumosze zaglinione (warstwa IV) – to grunty nośne, o korzystnych parametrach wytrzymałościowych.*
- 6.2 *Na podstawie przeprowadzonych prac polowych we wrześniu 2022 roku na przedmiotowym terenie stwierdzono występowanie poziomu wód gruntowych, który utrzymuje się w serii rumoszy gliniastych ze żwirem. Zwierciadło wody o charakterze naporowym stwierdzono w otworze nr 2 i 3. Woda gruntowa stabilizuje się na głębokości 2,2 i 3,9 m p.p.t.*
- 6.3 *Zwraca się uwagę, że wiercenia prowadzono w okresie suchym. W okresach intensywnych lub długotrwałych opadów atmosferycznych i roztopów stwierdzony poziom wód może jeszcze ulec podwyższeniu. Może ona stanowić zagrożenie dla projektowanych robót ziemnych.*
- 6.4 *Przy ułożeniu sieci kanalizacji należy liczyć się z koniecznością wybrania nasypu (warstwa I), glin z humusem (warstwa II) oraz częściowo plastycznych gruntów gliniastych (warstwa IIIa), które należy zastąpić odpowiednio zagęszczoną podsypką piaskową około 0,5 m poniżej poziomu ułożenia sieci. Ułożenie kanalizacji sanitarnej na warstwie rumoszy zaglinionych ze żwirem (warstwa IV) proponuje się również na poduszce piaskowej.*
- 6.5 *Obecność gruntów gliniastych wymaga od wykonawcy szczególnej uwagi przy realizacji prac ziemnych. Powinna być ona skoncentrowana na niedopuszczeniu do nawodnienia wspomnianych gruntów. W istniejącej sytuacji zaleca się prowadzenie robót ziemnych w okresach suchych i przy zapewnionym odprowadzeniu wód opadowych gromadzących się w wykopie.*
- 6.6 *Roboty ziemne należy prowadzić zgodnie z zasadami podanymi w PN-B-06050 Geotechnika. Roboty ziemne. Wymagania ogólne.*
- 6.7 *Na czas prowadzenia robót ziemnych zaleca się stały nadzór przez uprawnionego geologa.*

Starosta Powiatowe
W CIESZYNIE
ul. Bobrecka 29
43-400 CIESZYN

- 6.8 Biorąc pod uwagę możliwość zmienności budowy geologicznej podłoża, w przypadku opracowań dotyczących inwestycji liniowych, interpretacja profilu pomiędzy odległymi punktami badawczymi obarczona jest znaczącym błędem, co na etapie robót ziemnych może skutkować wystąpieniem sytuacji skrajnie odmiennej od stanu wykazanego w dokumentacji np. płytko zalegający strop skały, grunty trudno i bardzo trudno urabialne, większa miąższość gruntów nasypowych, płytki poziom wód gruntowych lub jego brak itp.
- 6.9 Do obliczeń statycznych należy przyjąć wartości parametrów geotechnicznych, podane w zestawieniu tabelarycznym, zał. nr 4. Do wartości charakterystycznych należy zastosować współczynniki częściowe, aby zapewnić bezpieczeństwo projektowania zgodnie z Eurokod 7. W obliczeniach należy uwzględnić warstwowy model podłoża.
- 6.10 Zgodnie z normą PN-B-06050 grunty stwierdzone w podłożu projektowanej budowy sieci kanalizacji sanitarnej należy zaliczyć do następujących kategorii urabialności gruntów zgodnie z w/w normą:
- Grunty warstw II – należy zaliczyć do 3-5 kategorii,
 - Grunty warstwy I, IIIa, IIIb, IIIc oraz IV – należy zaliczyć do 5-7 kategorii w zależności od zawartości frakcji kamienistej i stopnia zwiętrzenia.
- Ze względu na obecność w obrębie terenu rumoszu (kategoria 7 urabialności) należy się spodziewać trudności przy realizacji prac budowlanych.
- 6.11 Zgodnie z Rozporządzeniem Ministra Transportu, Budownictwa i Gospodarki Morskiej z dnia 25 kwietnia 2012 r. w sprawie ustalania geotechnicznych warunków posadawiania obiektów budowlanych (Dz. U. poz. 163) uwzględniając rodzaj obiektu i stwierdzone warunki gruntowe dla planowanej inwestycji proponuje się przyjąć II kategorię geotechniczną w prostych warunkach gruntowych przy założeniu odpowiedniego wzmocnienia podłoża i zastosowania się do w/w zaleceń.
- 6.12 Kategorię geotechniczną inwestycji zgodnie z przytoczonym Rozporządzeniem określa Projektant obiektu.



STAROSTWO POWIATOWE
W CIESZYNIE
ul. Bobrecka 29
34-400 CIESZYN

 Wykonawca: Przedsiębiorstwo Geologiczno-Geodezyjne Geoprojekt Śląsk Sp. z o.o., ul. Sokalska 46, 40-124 Katowice		Tytuł opracowania: Opinia geotechniczna wraz z dokumentacją badań podłoża gruntowego dla potrzeb budowy sieci kanalizacji sanitarnej zlokalizowanej w Ustroniu w rejonie ul. Myśliwskiej	
Tytuł zalicznika: MAPA TOPOGRAFICZNA		Nr zalicznika: 1	
Data: wrzesień 2022 r. Imię i nazwisko: mgr inż. Danuta Bromek (nr upr. CUG 070507)		Podpis:	
Skala: 1:10 000			



Objaśnienia:

○ 3/8m — otwór badawczy/głębokość w m

○ DPSH3 — lokalizacja sondowania

<p>Przedsiębiorstwo Geologiczno-Geodezyjne Geoprojekt Śląsk Sp. z o.o., ul. Sokolska 46, 40-124 Katowice</p>		<p>Opis: Opinia geotechniczna wraz z dokumentacją badań podłoża gruntowego dla potrzeb budowy stacji kanalizacyjnej zlokalizowanej w Ustroniu w rejonie ul. Kłękowskiej</p>	
Wzrost: 1.100	Skala: 1:100	Artykuł: 1	Strona: 2

PGG Geoprojekt Śląsk Sp. z o.o. Sokolska 46 Katowice			KARTA OTWORU GEOTECHNICZNEGO Profil numer 1				Zał.Nr: 3.1 Wiercnia: DB505															
Rejon: ul. Myśliwska Miejscowość: Ustroń Gmina: Ustroń Województwo: śląskie			Obiekt: Kanalizacja sanitarna Zleceńodawca: PUHP ALEX mgr inż. Lidia Poniatowska Wiercenie: P.G.G. Geoprojekt Śląsk Sp. z o.o. Dozór geologiczny:				System wiercenia: mechaniczno-obrotowy Rzędna: 397.02 m n.p.m. Skala: 1:50 Data wiercenia: 2022-09-07															
Głębokość zwierciadła wody [m.p.p.t.]			Stratigrafia		Profil litologiczny		Przelot		Opis litologiczny		Symbol gruntu		Warstwa geotechniczna		Wilgotność		Stan gruntu					
1			2		3		4		5		6		7		8		9		10		11	
					Ch 1.0 2.0 3.0 4.0		Op 2.70 4.00		Nasyp niebudowlany (głina pylasta zwięzła+kamienie+żużel+okruszy+piasek średni), c. szary		Głina pylasta zwięzła z okruszami łupku i piaskowca, brązowoszara		nN(G _π Z+k+żl+cg+Ps) G _π Z(+ł+pc)		IIIa		w pl		tpl			

Rysunek wykonano programem "GeoStar"

PGG Geoprojekt Śląsk Sp. z o.o. Sokolska 46 Katowice			KARTA OTWORU GEOTECHNICZNEGO Profil numer 3				Zał.Nr: 3.3 Wiernica DB505			
Rejon: ul. Myśliwska Miejscowość: Ustron Gmina: Ustron Województwo: śląskie			Obiekt: Kanalizacja sanitarna Zleceńodawca: PUHP ALEX mgr inż. Lidia Poniatowska Wiercenie: P.G.G. Geoprojekt Śląsk Sp. z o.o. Dozór geologiczny:			System wiercenia: mechaniczno-obrotowy Rzędna: 391.07 m n.p.m. Skala 1 : 50 Data wiercenia: 2022-09-07				
Głębokość z wierciadła wody [m.p.p.t.]	Stratygrafia	Profil litologiczny	Przelot	Opis litologiczny			Symbol gruntu	Warstwa geotechniczna	Włgistość	Stan gruntu
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11
		Qh				Głina pylasta z humusem, brązowa	Gπ(+H)	II		
		1.0			0.40	Głina pylasta zwięzła z okruchami łupku i piaskowca, c. szarobrązowa		IIIb		tpl
		2.0								
		3.0			2.60	Głina pylasta zwięzła z okruchami łupku i piaskowca, c. szarobrązowa	Gπz(+I+pc)		w	
		4.0						IIIc		pzw
		5.0								
		6.0			5.80	Rumosz łupku/żwir z wkładkami gliny zwięzłej, czarny	KR/Ż(+Gπz)	IV	nw	szg
		7.0								
		8.0			8.00					

Rysunek wykonano programem "GeoStar"

Wartość jednostkowego dynamicznego oporu sondowania q_d									
oraz szacunkowa wartość naprężenia dopuszczalnego q_{dop} dla posadowienia bezpośredniego									
pod warunkiem, że $1 < D/B < 4$									
DPSH-2			q_d				$q_d/25$	$q_d/20$	$q_d/15$
$Q(w)$	głęb	N20	(kPa)	(T/m2)	(MPa)	(kG/cm2)	kPa		
	0,2	6	5774	577	5,8	58	231	289	385
	0,4	7	6623	662	6,6	66	265	331	442
	0,6	6	5589	559	5,6	56	224	279	373
	0,8	4	3669	367	3,7	37	147	183	245
	1	3	2710	271	2,7	27	108	136	181
	1,2	3	2670	267	2,7	27	107	134	178
	1,4	4	3508	351	3,5	35	140	175	234
	1,6	2	1729	173	1,7	17	69	86	115
	1,8	5	4260	426	4,3	43	170	213	284
	2	8	6721	672	6,7	67	269	336	448
	2,2	7	5800	580	5,8	58	232	290	387
	2,4	5	4086	409	4,1	41	163	204	272
	2,6	6	4837	484	4,8	48	193	242	322
	2,8	5	3978	398	4,0	40	159	199	265
	3	4	3140	314	3,1	31	126	157	209
	3,2	4	3100	310	3,1	31	124	155	207
	3,4	5	3825	383	3,8	38	153	191	255
	3,6	9	6799	680	6,8	68	272	340	453
	3,8	11	8206	821	8,2	82	328	410	547
	4	7	5158	516	5,2	52	206	258	344
	4,2	6	4368	437	4,4	44	175	218	291
	4,4	5	3596	360	3,6	36	144	180	240
	4,6	5	3553	355	3,6	36	142	178	237
	4,8	10	7023	702	7,0	70	281	351	468
	5	7	4859	486	4,9	49	194	243	324
	5,2	13	8921	892	8,9	89	357	446	595
	5,4	13	8820	882	8,8	88	353	441	588
	5,6	7	4696	470	4,7	47	188	235	313
	5,8								
	6								
	6,2								
	6,4								
	6,6								
	6,8								
	7								
	7,2								
	7,4								
	7,6								
	7,8								
	8								
	8,2								
	8,4								
	8,6								
	8,8								
	9								
	9,2								
	9,4								
	9,6								
	9,8								
	10								
	10,2								
	10,4								
	10,6								
	10,8								
	11								
	11,2								
	11,4								
	11,6								
	11,8								
	12								

Wartość jednostkowego dynamicznego oporu sondowania q_d									
oraz szacunkowa wartość naprężenia dopuszczalnego q_{dop} dla posadowienia bezpośredniego									
pod warunkiem, że $1 < D/B < 4$									
DPSH-3	q_d						$q_d/25$	$q_d/20$	$q_d/15$
$D_{m\max}$	głęb	N20	(kPa)	(T/m ²)	(MPa)	(kG/cm ²)	kPa		
	0,2	1	962	96	1,0	10	38	48	64
	0,4	6	5677	568	5,7	57	227	284	378
	0,6	5	4657	466	4,7	47	186	233	310
	0,8	7	6421	642	6,4	64	257	321	428
	1	6	5421	542	5,4	54	217	271	361
	1,2	4	3560	356	3,6	36	142	178	237
	1,4	4	3508	351	3,5	35	140	175	234
	1,6	5	4322	432	4,3	43	173	216	288
	1,8	8	6817	682	6,8	68	273	341	454
	2	8	6721	672	6,7	67	269	336	448
	2,2	8	6628	663	6,6	66	265	331	442
	2,4	8	6538	654	6,5	65	262	327	436
	2,6	9	7256	726	7,3	73	290	363	484
	2,8	12	9546	955	9,5	95	382	477	636
	3	8	6281	628	6,3	63	251	314	419
	3,2	11	8525	852	8,5	85	341	426	568
	3,4	13	9946	995	9,9	99	398	497	663
	3,6	20	15109	1511	15,1	151	604	755	1007
	3,8	16	11937	1194	11,9	119	477	597	796
	4	13	9579	958	9,6	96	383	479	639
	4,2	15	10919	1092	10,9	109	437	546	728
	4,4	20	14384	1438	14,4	144	575	719	959
	4,6	17	12081	1208	12,1	121	483	604	805
	4,8	16	11237	1124	11,2	112	449	562	749
	5	21	14578	1458	14,6	146	583	729	972
	5,2	28	19215	1922	19,2	192	769	961	1281
	5,4	30	20355	2035	20,4	204	814	1018	1357
	5,6	25	16773	1677	16,8	168	671	839	1118
	5,8	18	11943	1194	11,9	119	478	597	796
	6	15	9843	984	9,8	98	394	492	656
	6,2	16	10386	1039	10,4	104	415	519	692
	6,4	34	21833	2183	21,8	218	873	1092	1456
	6,6	58	36850	3685	36,9	369	1474	1843	2457
	6,8	54	33949	3395	33,9	339	1358	1697	2263
	7								
	7,2								
	7,4								
	7,6								
	7,8								
	8								
	8,2								
	8,4								
	8,6								
	8,8								
	9								
	9,2								
	9,4								
	9,6								
	9,8								
	10								
	10,2								
	10,4								
	10,6								
	10,8								
	11								
	11,2								
	11,4								
	11,6								
	11,8								
	12								



OBJAŚNIENIE ZNAKÓW I SYMBOLI UŻYTYCH NA KARTACH

Podział gruntów budowlanych wg normy PN-56/B-02480

RODZAJE GRUNTÓW

NASYPOWE

- nN nasyp niekontrolowany
- nB nasyp budowlany
- HG-hała górnicza

RODZIME MINERALNE

a) grunty skaliste

- ST skała twarda
- SM skała miękka
- b) nieskaliste
- W zwietzelina
- KWg zwietzelina glinkiasta
- Wg zwietzelina glinkiasta
- KR rumosz
- KRg rumosz glinkiasty
- KO otoczaki
- Ż żwir
- Żg żwir glinkiasty
- Po pospółka
- Pog pospółka glinkiasta
- Pr piasek gruby
- Ps piasek średni
- Pd piasek drobny
- P π piasek glinkiasty
- Pg piasek glinkiasty
- IIp pył piaszczysty
- II pył
- Gp glina piaszczysta
- G glina
- G π glina pylasta
- Gpz glina piaszczysta zwięzła
- Gz glina zwięzła
- G πz glina pylasta zwięzła
- Ip il piaszczysty
- I il
- I π il pusty

kamieniste

grubo-

drobnoziarniste

drobnoziarniste, spoiste

STANY GRUNTÓW

a) grunty skaliste

- L skała lita
- M/s skała mało spękana
- Ss skała średnio spękana
- Bs skała bardzo spękana

b) grunty niespoiste

- In luźny
- szg średnio zagęszczony
- zg zagęszczony

c) grunty spoiste

- pl. płynny
- mpl miękkoplastyczny
- pl plastyczny
- tpl twardoplastyczny
- pzw półzwały
- zw zwarty

d) wilgotność gruntów

- su suchy
- mW małowilgotny
- W wilgotny
- nW nawodniony

ORGANICZNE- RODZIME

- H grunt próchniczny 2% < Iom < 5%
- Nm namul - 5% < Iom < 30%
- T torf - 30% < Iom
- Gy gytia-namul o zaw. CaCO₃ > 5%
- WK węgiel kamienny | WB węgiel brunatny

Inne

- N nawierzchnia
- P kostka piaskowcowa
- P podbudowa
- Tr trylinka
- BC beton cementowy
- Bs beton smolowy
- Ba beton asfaltowy
- Kr kruszywo

SYMBOLE DODATKOWE

a) symbole stratygraficzno-genetyczne (wg PN-79/G-09010)

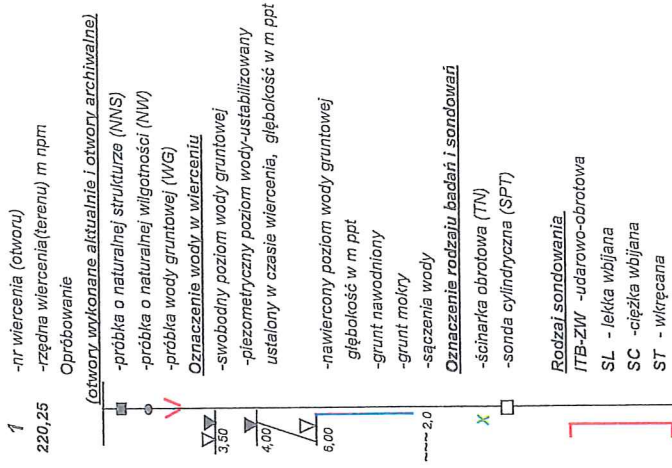
- Q_h Czwarторzęd - holocen
- Q_p Czwarторzęd - plejstocen
- T Trias
- Tr Trzeciорzęd
- C Karbon
- K Kreda

b) symbole petrograficzne skał

- sw siwak
- pc piaskowiec
- mc mułowiec
- m margiel
- ic ilowiec
- il ilolupek
- li lupek ilasty
- f lupek
- lp lupek piaszczysty
- l w wapień
- gt granit
- zl zlepielec
- d dolomit
- cm cement

c) symbole gruntów antropogenicznych i innych składników nasypów

- B - beton, c-gruz ceglany, g-gruz, dr-kawałki drewna, lwk-lupek węglowy, wk - okruszywo węgla, mw - mul węglowy, pwk - pył węglowy, pc-okruszywo piaskowca, k-kamienie, kp-kamień piaskowy, ok -dpady komunalne, sm-smoła, sph-spięki hutnicze, sp-spięki, szm-szmaty, szk-szkoła, szl-szłaka, sm-smięci, zł-żużel, żo-żelazo, cm-cement, st - elementy stalowe



Charakter wyszczególnienia gruntu	Rodzaj świda
GN grunt niewyszczególniony	sz świder rurowy do wiercenia okrężnego
GW grunt wątpliwy	szl świder rurowy do wiercenia udarowych
GMW grunt mało wyszczególniony	dł duto
GBW grunt bardzo wyszczególniony	SRD świder rdzeniowy
	SS świder spiralny
	k koronka wiertnicza

STAROSTWO POWIATOWE
W CIESZYNIE
ul. Bobrecka 2
43-400 CIESZYN

Załącznik

ZESTAWIENIE WYNIKÓW BADAŃ LABORATORYJNYCH

Temat:		Ustroń, ul. Mysliwska										Zestawił:	inż. Rafał Ledworowski		nr arch. 16109/22											
Nr ołw.	Głębokość pobr. w ppt	Rodzaj próbki	Badania makroskopowe										ANALIZA UZIARNIENIA				CECHY FIZYCZNE					KONSYSTENCJA				Wskaźnik piaszkowy
			Rodzaj gruntu i barwa		Wilgotność	Liczba walczkowań-	Stan gruntu	Zawartość CaCO3 [%]	Zawartość frakcji [%]				Rodzaj gruntu		Straty wagowe przy u-utlenianiu ż-żarzeniu	Granice		Wskaźnik plastyczności	Stopień plastyczności							
									mm >2,0 zwirowa	>0,05 piaszkowa	>0,002 pyłowa	<0,002 ilowa				W _L	W _P									
1.	2.	3.	4.	5.	6.	7.	8.	9.	10.	11.	12.	13.	14.	15.	16.	17.	18.	19.	20.	21.	22.	W/P				
1	0,7	NW	mN(GTz+k+żi+cg+Ps)	c.szara	w	2/3	tpl	1-3																		
	3,5	NW	GTz	brązowoszara	w	3/3	tpl	<1					26,4				48,2	21,7	26,5	0,18						
2	2,9	NW	Gz(+f)	c.szara	w	0/1	tpl	<1					18,8													
	4,5	NW	Gz(+f)	c.szara	w	3/4	pl	<1					24,0				42,5	17,1	25,5	0,27						
3	0,8	NW	Gz(+f)	c.szarobrazowa	mw	0/1	tpl	<1					16,6													
	3,0	NW	Gz(+f)	c.szarobrazowa	mw	0/1	tpl	<1																		
	4,0	NW	Gz(+f)	czarna	mw	nw	zw	<1																		
	7,3	NW	Gz(+f)	czarna	w	maże się	pl/mpi	1-3					27,4				44,2	18,4	25,8	0,35						

STARIKOSTWO POWIATOWE
W CIESZYNIE
ul. Bobrecka 29
43-408 CIESZYN

Zat. 7

OBIEKT: **Ustroń, Myśliwska**
nr badania: **53-w-22**
Nr otworu: **2**

Nr umowy: **16109/22**
Gł. pobrania: **2,2 m p.p.ł.**
Data badania: **08.09.2022r.**

Analizę wykonał inż. Rafał Ledworowski

Rodzaj oznaczenia	Wynik	Rodzaj oznaczenia	Wynik
<u>I. Próba niefiltrowana</u>		<u>Kationy</u>	
Wygląd		Wapń (Ca^{++})	102,81 mg/l
a) opisowo		Magnez (Mg^{++})	35,75 mg/l
b) barwa	c. szarobrunatna	Żelazo (Fe^{++})	mg/l
c) mętność	mętna	Mangan (Mn^{++})	mg/l
d) zapach	ziemisty	Sód i potas ($\text{Na}^+ + \text{K}^+$)	mg/l
Zawartość zawiesiny			
<u>II. Próba filtrowana</u>		<u>Aniony</u>	
Odczyn pH	6,10	Kwaśne węglany (HCO_2^-)	33,55 mg/l
Zasadowość		Siarczany (SO_4^-)	127,12 mg/l
a) wobec fenoloftaleiny „p”	mval/l	Chlorki (Cl^-)	67,45 mg/l
b) wobec metyl oranżu „n”	0,655 mval/l	Krzemiany (SiO_2)	mg/l
Zawartość CO_2 wolnego	67,10 mg/l		mg/l
„ CO_2 agresywnego	70,58 mg/l		mg/l
„ CO_2 związanego	12,10 mg/l		mg/l
Twardość całkowita	24,16 °n		mg/l
„ węglanowa	1,54 °n		mg/l
„ niewęglanowa	22,62 °n	Pozostałość po suszeniu	1320 mg/l
Zawartość H_2S	Nieobecny mg/l	Pozostałość po prażeniu	984 mg/l
Zawartość S_2O_2	mg/l	Strata podczas prażenia	336 mg/l

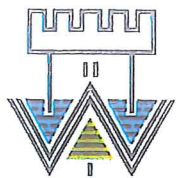
Wnioski:

zgodnie z normą PN-EN 206-1:2003/Ap1 badana woda wykazuje cechy agresywności względem betonu :

- kwasowa XA1,
- węglanowa XA2

Laboratorium

Inż. Rafał Ledworowski



ZNAK: 012/TS2.WTS/2021/TT-9

Ustroń, dnia 24.03.2023

Do:
MIASTO USTRÓŃ
43 – 450 Ustroń
ul. Rynek 1

Dot. Uzgodnienia projektu budowlanego (w części: projekt zagospodarowania terenu, projekt architektoniczno – budowlany i projekt techniczny) pn: „Rozbudowa i przebudowa sieci kanalizacji sanitarnej w rejonie ul. Myśliwskiej w Ustroniu” (012/TS2.WTS/2021).

Zgodnie z art. 29.1 pkt. 20 i art. 29a pkt. 1-2 ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. „Prawo Budowlane” wraz z późniejszymi zmianami w załączeniu przesyłamy uzgodniony pozytywnie projekt budowlany (w części: projekt zagospodarowania terenu, projekt architektoniczno – budowlany i projekt techniczny) w zakresie sieci kanalizacji sanitarnej pn.: „Rozbudowa i przebudowa sieci kanalizacji sanitarnej w rejonie ul. Myśliwskiej w Ustroniu”.

Odprowadzenie ścieków z nowo projektowanego odcinka sieci kanalizacji sanitarnej w ul. Myśliwskiej możliwe będzie po wcześniejszym zrealizowaniu przebudowy istniejącego odcinka kanalizacji sanitarnej od studni Sp1 do studni Sp12 w ul. Myśliwskiej w Ustroniu. Do nowo projektowanego odcinka kanalizacji sanitarnej objętego przebudową należy dokonać przełączeń wszystkich istniejących sieci i/lub przyłączy kanalizacji sanitarnej będących w zakresie inwestycji. W przypadku przełączenia istniejących odcinków kanalizacji sanitarnej do projektowanej kanalizacji sanitarnej należy przed wykonaniem powyższego przełączenia dokonać ich przeglądu kamerą TV oraz zadymienia przedmiotowych odcinków celem wyeliminowania podłączeń wody deszczowej i drenażu. Odcinki istniejącej kanalizacji sanitarnej przeznaczone do wyłączenia z eksploatacji należy zamulić i/lub zabetonować oraz trwale zaślepić na końcach np. poprzez obetonowanie oraz dokonać trwałego demontażu studni kanalizacji sanitarnej przewidzianych do wyłączenia z eksploatacji.

Na odcinkach projektowanych z rur PE100 w miejscach łączenia poszczególnych odcinków rur za pomocą zgrzewania doczołowego należy przed zabudową przewodu w gruncie dokonać wycięcia/sfrezowania powstałych wypływek. wewnętrznych lub zmienić metodę łączenia odcinków rur np. poprzez zgrzewanie mufami elektrooporowymi.

Spółka informuje, że przedstawiona na planie zagospodarowania terenu trasa projektowanej sieci kanalizacji sanitarnej na odcinku od studni S5 do studni S4.2 nie odpowiada trasie proj. sieci kanalizacji sanitarnej zaopiniowanej na Naradzie Koordynacyjnej z dnia 09.08.2022r. Do siedziby Spółki należy dostarczyć zaktualizowany o powyższe protokół z Narady Koordynacyjnej celem uzupełnienia dokumentacji projektowej.

Budowa sieci kanalizacji sanitarnej zgodnie z art. 29.1.2)b)c) ww. ustawy podlega zgłoszeniu lub uzyskaniu pozwolenia na budowę w Starostwie Powiatowym w Cieszynie.

Rozpoczęcie inwestycji należy poprzedzić zawarciem umowy o nadzór nad budową przedmiotowej kanalizacji pomiędzy Inwestorem a Wodociągami Ziemi Cieszyńskiej Sp. z o.o. w Ustroniu. Nadzór nad budową sieci kanalizacji sanitarnej prowadzony będzie na zlecenie Inwestora po zawarciu stosownej umowy. Nadzór techniczny, oraz odbiór techniczny wykona w imieniu Wodociągów Ziemi Cieszyńskiej Sp. z o.o. – Rejon Sieci w Ustroniu, tel.: 33 854 26 10.

Pozostałe roboty instalacyjne na koszt własny wykona Inwestor lub w jego imieniu koncesjonowany zakład instalacyjny. O terminie rozpoczęcia robót ziemno-montażowych należy z 14-sto dniowym wyprzedzeniem pisemnie powiadomić naszą Spółkę (druk W-12).

ADRES: ul. Myśliwska 10, 43-450 Ustroń

TELEFONY:
SEKRETARIAT
+48 33 854 35 70

E-MAIL:
wzc@wzc.com.pl

CENTRALA
+48 33 854 22 44

WWW:
www.wzc.com.pl

KRS: 0000091989
Sąd Rejonowy w Bielsku-Białej VIII Wydział Gospodarczy

REGON: 070473920
NIP: 548-10-04-266

KONTO: ING BANK ŚLĄSKI S.A. CBK Bielsko-Biała
nr: 02 1050 1070 1000 0001 0109 5222

KAPITAŁ ZAKŁADOWY:
na dzień 28.07.2022 r. wynosi 110.555.000,00 zł