

MS GEOLOGIA – USŁUGI GEOLOGICZNE**MICHAŁ SULIKOWSKI****ul. Dworska 38****32-031 Chorowice****e-mail: biuro@msgeologia.pl****www.msgeologia.pl****tel. +48 500 042 809****MS GEOLOGIA**

profesjonalizm, jakość, terminowość

TEMAT OPRACOWANIA:**GEOTECHNICZNE WARUNKI POSADOWIENIA****OBIEKTÓW BUDOWLANÝCH****OPINIA GEOTECHNICZNA****DOKUMENTACJA BADAŃ PODŁOŻA GRUNTOWEGO****PROJEKT GEOTECHNICZNY****ZLECENIODAWCA:****Zakład Techniki Sanitarnej "INSTECH"****ul. Zielna 2; 09-472 Słupno****NIP 774-139-40-71****OBIEKT / INWESTYCJA:**

Budowa sieci kanalizacji sanitarnej ciśnieniowej w granicy pasa drogowego w ul. Krańcowej i ul. Gościnnej oraz drogach bocznych, ob. Radonie z włączeniem do kanału grawitacyjnego w ul. Koncertowej, ob. Książenice PGR, gm. Grodzisk mazowiecki

LOKALIZACJA:**Radonie, Gm. Grodzisk Mazowiecki, pow. grodziski, woj. mazowieckie**

	Imię i nazwisko:	Specjalność	Nr uprawnień :	Podpis:
OPRACOWAŁ:	mgr inż. Michał Sulikowski	GEOLOG	V-1799 VII-1674	
Chorowice, Wrzesień 2022 r.			EGZ. NR 1	

Nr opracowania: #479

OPINIA GEOTECHNICZNA

A. Informacje dotyczące obiektu budowlanego i inwestora	
1. <i>Obiekt budowlany</i>	Sieć kanalizacji sanitarnej
2. <i>Lokalizacja</i>	Radonie, gm. Grodzisk Mazowiecki, pow. grodziski, woj. mazowieckie
3. <i>Zlecniodawca</i>	Zakład Techniki Sanitarnej "INSTECH" ul. Letnia 27; 09-472 Słupno, Cekanowo
B. Konstrukcja obiektu budowlanego	
1. <i>Typ obiektu</i>	Obiekt liniowy
2. <i>Typ konstrukcji</i>	PE/PCV/stal
3. <i>Sposób posadowienia</i>	Bezpośredni
C. Charakterystyka warunków gruntowo-wodnych	
C1. Warunki gruntowe	
1. <i>Wykształcenie litologiczne</i>	Rodzime podłoże reprezentują grunty plejstoceniowe – piaski wodnolodowcowe (Qpfg) oraz gliny zwałowe (Qpg). W przypowierzchniowej strefie podłoża gruntowego zalega warstwa holoceniowych nasypów antropogenicznych (Qhn) i humusu (Qh).
2. <i>Grunty słabonośne, nasypowe</i>	Do gruntów nienośnych zaliczono przypowierzchniową warstwę humusu, niebudowlanych nasypów antropogenicznych.
3. <i>Grunty w strefie oddziaływania naprężeń generowanych przez obiekt</i>	W strefie oddziaływania naprężeń generowanych przez obiekt występują: spoiste gliny zwałowe litologicznie wykształcone jako gliny piaszczyste. Lokalnie osady spoiste zawierają piaszczyste wkładki i domieszki. Ponadto w podłożu występują osady wodnolodowcowe litologicznie wykształcone w postaci piasków drobnych oraz piasków średnich, które lokalnie wykazują duże zaglinienie.
4. <i>Występowanie niekorzystnych zjawisk geologicznych, gruntów zapadawych, pęczniących etc.</i>	Nie stwierdzono.
5. <i>Charakterystyka gruntów w poziomie posadowienia obiektu</i>	Podłoże to budują osady spoiste w stanie twardoplastycznym oraz osady niespoiste występujące w stanie średniozagęszczonym. Na powierzchni zalega warstwa osadów antropogenicznych (Qhn) i humusu.
C2. Warunki wodne	
1. <i>Obecność wód gruntowych w zbadanym podłożu</i>	W trakcie wykonywania robót wiertniczych, tj. we wrześniu 2022 r, na omawianym terenie w otworze nr 3 do zbadanej głębokości 2,0 m p.p.t. stwierdzono występowanie wody gruntowej o charakterze zwierciadła swobodnego. Nawiercony poziom lustra wody kształtuje się na głębokości 1,2 m p.p.t.
2. <i>Charakter zwierciadła wód gruntowych</i>	Swobodne
3. <i>Przewidywane wahania wód gruntowych</i>	Nie przewiduje się
4. <i>Agresywność wód gruntowych względem betonu</i>	Nie badano.
5. <i>Klasyfikacja właściwości filtracyjnych</i>	Gliny piaszczyste - charakteryzują się niską

(według Witczak, Adamczyk)	<p>przepuszczalnością o orientacyjnych wartościach współczynnika filtracji $k=10^{-8} - 10^{-6}$ m/s.</p> <p><u>Piaski drobne</u> - charakteryzują się średnią przepuszczalnością, orientacyjne wartości współczynnika filtracji k dla tych gruntów wahają się w granicach $10^{-4} - 10^{-5}$ m/s,</p> <p><u>Piaski średnie</u> - charakteryzują się wysoką przepuszczalnością, orientacyjne wartości współczynnika filtracji k dla tych gruntów wahają się w granicach $10^{-3} - 10^{-4}$ m/s</p>
D. Ustalenie kategorii geotechnicznej i warunków gruntowo - wodnych	
1. <i>Kategoria geotechniczna</i>	<u>II kategoria geotechniczna</u> **
2. <i>Warunki gruntowe</i>	<u>Proste</u> *
<p>*- Wg § 4.2 pkt. 1. Rozporządzenia Ministra Transportu, Budownictwa i Gospodarki Morskiej z dnia 25 kwietnia 2012 r. w sprawie ustalania geotechnicznych warunków posadawiania obiektów budowlanych (Dz. U. z 2012 r., poz.463) – o prostych warunkach gruntowych mówi się gdy w podłożu występują warstwy gruntów jednorodnych genetycznie i litologicznie, zalegających poziomo, nieobejmujących mineralnych gruntów słabonośnych, gruntów organicznych i nasypów niekontrolowanych, przy zwierciadle wody poniżej projektowanego poziomu posadowienia oraz braku występowania niekorzystnych zjawisk geologicznych.</p> <p>** - Wg § 4.3 pkt. 2. w/w Rozporządzenia druga kategoria geotechniczna, która obejmuje obiekty budowlane posadawiane w prostych i złożonych warunkach gruntowych, wymagające ilościowej i jakościowej oceny danych geotechnicznych i ich analizy.</p> <p>W trakcie wykonania robót budowlanych projektant obiektu budowlanego może zmienić jego kategorię geotechniczną, wg § 4.5 Rozporządzenia Ministra Transportu, Budownictwa i Gospodarki Morskiej z dnia 25 kwietnia 2012 r. w sprawie ustalania geotechnicznych warunków posadawiania obiektów budowlanych (Dz. U. z 2012 r., poz.463).</p> <p><u>Wnioski końcowe:</u></p> <p>Z uwagi na <u>proste warunki gruntowo-wodne</u> oraz <u>II kategorię geotechniczną</u> obiektu należy sporządzić dokumentację badań podłoża gruntowego i projekt geotechniczny.</p>	

DOKUMENTACJA BADAŃ PODŁOŻA GRUNTOWEGO

Spis treści

1. WSTĘP.....	2
2. LOKALIZACJA I MORFOLOGIA TERENU.....	2
3. PRZEBIEG BADAŃ.....	3
3.1. Prace geodezyjne.....	3
3.2. Prace polowe.....	3
4. DANE DOTYCZĄCE WŁAŚCIWOŚCI PODŁOŻA BUDOWLANEGO.....	4
4.1. Budowa geologiczna.....	4
4.2. Warunki hydrogeologiczne.....	5
4.3. Charakterystyka wydzielonych warstw geotechnicznych.....	5
5. WNIOSKI.....	6
6. MATERIAŁY WYKORZYSTANE W DOKUMENTACJI.....	8

SPIS ZAŁĄCZNIKÓW

Tabela nr 1	Charakterystyczne wartości parametrów geotechnicznych
Załącznik nr 1	Mapa topograficzna w skali 1: 25 000
Załącznik nr 2	Mapa dokumentacyjna w skali 1: 1 000
Załącznik nr 3.1 – 3.2	Profile geotechniczne w skali 1 : 100 + objaśnienia
Załącznik nr 4.1 – 4.4	Przekroje geotechniczne w skali 1: $\frac{1000}{100}$

1. WSTĘP

Niniejszą dokumentację badań podłoża gruntowego opracowano w pracowni MS GEOLOGIA – Usługi geologiczne Michał Sulikowski na zlecenie firmy Zakład Techniki Sanitarnej "INSTECH"; ul. Letnia 27; 09-472 Słupno.

Celem opracowania jest udokumentowanie warunków geotechnicznych występujących w miejscu planowanego posadowienia sieci kanalizacji sanitarnej w miejscowości Radonie, gm. Grodzisk Mazowiecki, pow. grodziski, woj. mazowieckie w zakresie wymaganym do opracowania projektu budowlanego i realizacji inwestycji.

Dozór geologiczny nad całością prowadzonych robót geologicznych sprawował mgr inż. Michał Sulikowski.

Podstawą prawną wykonania dokumentacji badań podłoża gruntowego jest Rozporządzenie Ministra Transportu, Budownictwa i Gospodarki Morskiej z dnia 25 kwietnia 2012 r. w sprawie ustalania geotechnicznych warunków posadowienia obiektów budowlanych (Dz. Ustaw nr 463 z dnia 27 kwietnia 2012 r.).

Zgodnie z powyższym rozporządzeniem dokumentacja została poprzedzona opinią geotechniczną, w której ustalono kategorię geotechniczną obiektu oraz złożoność warunków gruntowo-wodnych.

Dla niniejszej inwestycji przyjęto **II kategorię geotechniczną**, która wg § 4.3 pkt. 2. w/w rozporządzenia [1] - obejmuje obiekty budowlane posadawiane w prostych i złożonych warunkach gruntowych. Natomiast warunki gruntowe określono jako **proste** – wg § 4.2 pkt. 1 w/w rozporządzenia **druga kategoria geotechniczna**, obejmuje obiekty budowlane posadawiane w prostych i złożonych warunkach gruntowych, wymagające ilościowej i jakościowej oceny danych geotechnicznych i ich analizy.

2. LOKALIZACJA I MORFOLOGIA TERENU

Teren projektowanej sieci kanalizacji sanitarnej ciśnieniowej położony jest w granicy pasa drogowego: w ul. Krańcowej i ul. Gościnnej oraz drogach bocznych, ob. Radonie z włączeniem do kanału grawitacyjnego w ul. Koncertowej, ob. Książenice PGR, gm. Grodzisk Mazowiecki, pow. grodziski, woj. mazowieckie. Lokalizację terenu badań przedstawiono na mapach dokumentacyjnych oraz mapie topograficznej (vide załączniki nr 1 i nr 2).

Powierzchnia terenu badań jest płaska, o deniwelacjach sięgających kilku metrów oraz rzędnych niwelacyjnych wahających się w granicach 125-131 m n.p.m.

3. PRZEBIEG BADAŃ

3.1. Prace geodezyjne

W terenie wytyczono osiem (8) otworów badawczych metodą domiarów prostokątnych, w nawiązaniu do istniejącej sytuacji i naniesiono je na mapę sytuacyjną w skali 1:1000, dostarczoną przez Zleceniodawcę. Lokalizacja oraz głębokość otworów rozpoznawczych została wskazana przez Zleceniodawcę.

W ramach prowadzonych prac dokonano określenia rzędnych wysokościowych wykonanych otworów drogą niwelacji geodezyjnej.

3.2. Prace polowe

W celu udokumentowania warunków gruntowo-wodnych występujących na analizowanym terenie wykonano następujące prace polowe:

- osiem (8) otworów wiertniczych (Załączniki nr 3.1 – 3.2) do maksymalnej głębokości 2,0 m p.p.t. (łączy metraż wyniósł 16,0 mb). Wiercenia były prowadzone przy użyciu wiertnicy mechanicznej typu WSG-160, metodą udarowo-okrętą.
- badania makroskopowe przewiercanych gruntów,
- pomiary zwierciadła wód gruntowych.

Podstawowe cechy gruntu takie jak: rodzaj, barwa, wilgotność i stan określano sukcesywnie w trakcie wierceń, zgodnie z wytycznymi normy PN-86/B-02480.

Po zakończonych pracach polowych, otwory badawcze zlikwidowano wydobytym urobkiem z zachowaniem pierwotnych profili geologicznych.

Wyniki wierceń, badań terenowych, obserwacji i pomiarów stały się podstawą do kameralnego opracowania przedstawianej dokumentacji badań podłoża gruntowego.

4. DANE DOTYCZĄCE WŁAŚCIWOŚCI PODŁOŻA BUDOWLANEGO

4.1. Budowa geologiczna

Wyniki przeprowadzonych wierceń dają podstawę do stwierdzenia, iż badany teren charakteryzuje się dość prostą budową geologiczną.

Wierceniami do maksymalnej głębokości 2,0 m p.p.t. zbadano jedynie stropową partię utworów czwartorzędowych stanowiących podłoże gruntowe projektowanego obiektu. Podłoże to reprezentują grunty plejstoceny – gliny zwałowe (**Qpg**) oraz osady wodnolodowcowe (**Qpfg**). W przypowierzchniowej strefie podłoża gruntowego zalega warstwa nasypów antropogenicznych (**Qhn**).

W skład holocenu wchodzi:

humus (Qh) - stanowi przypowierzchniową warstwę gruntu zalegającą do 0,2-0,3 m.

grunty antropogeniczne (Qhn) - piaszczysto kamieniste nasypy budowlane oraz niebudowlane nasypy w składzie złożone z humusu, piasków i okruszków cegieł i betonu stanowiące konstrukcję istniejącej podbudowy jezdni. Miąższość tych gruntów waha się w przedziale 0,3 – 0,4 m.

Utwory reprezentujące plejstocen:

gliny zwałowe (Qpg) – zostały stwierdzone w rejonie otworów badawczych nr 1, 2, 5, 6, 8. Pod względem wykształcenia litostratygraficznego gliny zwałowe są reprezentowane głównie przez gliny piaszczyste. Lokalnie osady spoiste zawierają piaszczyste wkładki i domieszki. Pod względem własności filtracyjnych gliny piaszczyste należą do bardzo słabo przepuszczalnych (orientacyjne wartości współczynnika filtracji k wynoszą około $k=10^{-8}$ - 10^{-6} m/s).

osady wodnolodowcowe (Qpfg) – ich występowanie odnotowano w rejonie otworów wiertniczych nr 2-5, 7, 8 poniżej spągu utworów holoceny. Pod względem wykształcenia litologicznego seria osadów wodnolodowcowych jest zbudowana z piasków drobnych oraz piasków średnich, które lokalnie wykazują duże zaglinienie. Piaski drobne charakteryzują się średnią przepuszczalnością (orientacyjne wartości współczynnika filtracji k dla tych gruntów wahają się w granicach 10^{-4} – 10^{-5} m/s), natomiast piaski średnie charakteryzują się wysoką przepuszczalnością (orientacyjne wartości współczynnika filtracji k dla tych gruntów wahają się w granicach 10^{-3} – 10^{-4} m/s).

4.2. Warunki hydrogeologiczne

W trakcie wykonywania robót wiertniczych, tj. we wrześniu 2022 r, na omawianym terenie w otworze nr 3 do zbadanej głębokości 2,0 m p.p.t. stwierdzono występowanie wody gruntowej o charakterze zwierciadła swobodnego. Nawiercony poziom lustra wody kształtuje się na głębokości 1,2 m p.p.t .

Zwraca się uwagę, że na stropie słabo przepuszczalnych glin zwałowych głównie w przypowierzchniowej partii podłoża gruntowego mogą stagnować niewielkie ilości wody pochodzenia atmosferycznego (w okresach przedłużającej się suszy – woda ta może zanikać).

4.3. Charakterystyka wydzielonych warstw geotechnicznych

Zbadane podłoże gruntowe podzielono na warstwy geotechniczne na podstawie zasadniczych odmienności litologiczno-facjalnych (kryteria geologiczne) oraz badań makroskopowych gruntów.

Dla warstw geotechnicznych wydzielonych w gruntach mineralnych rodzimych określono m.in. wilgotność naturalną, gęstość objętościową, kąt tarcia wewnętrznego, spójność, oraz moduł odkształcenia pierwotnego i edometryczny moduł ściśliwości pierwotnej (*Tabela nr 1*).

Orientacyjne wartości współczynnika filtracji dla omawianych gruntów określono na podstawie „Hydrogeologia ogólna” - Z. Pazdro [8].

Jako cechę wyróżniającą dla gruntów spoistych przyjęto stopień plastyczności I_L , a dla gruntów niespoistych – stopień zagęszczenia I_D . Z podziału na warstwy wyłączono zalegający na powierzchni humus.

Charakterystyka wydzielonych warstw geotechnicznych przedstawia się następująco:

- **Warstwa nr I.** Nasypy antropogeniczne. W obrębie tej warstwy wydzielono:
 - **Warstwa nr IA** – antropogeniczne nasypy niebudowlane złożone głównie humusu, piasków i okruchów betonu i cegieł. Występują w przypowierzchniowej strefie podłoża gruntowego. Osady niebudowlane pochodzenia antropogenicznego są gruntami o obniżonej nośności i nie mogą stanowić podłoża projektowanej inwestycji. Z uwagi na bardzo zróżnicowany skład nie wyznaczono dla nich parametrów fizyko-mechanicznych. Grunty te traktowane są jako nienośne o niekorzystnych parametrach geotechnicznych.
 - **Warstwa nr IB** – złożona z piaszczysto-kamienistych nasypów budowlanych. Na podstawie przeprowadzonych badań stwierdzono, że budowlane nasypy

antropogeniczne występują w stanie średniozagęszczonym o przyjętej charakterystycznej wartości stopnia zagęszczenia $I_p^{(n)} = 0,50$. Grunty te traktowane są jako nośne o korzystnych parametrach geotechnicznych.

- **Warstwa nr II** – osady wodnolodowcowe wykształcone w postaci piasków drobnych oraz piasków średnich. W obrębie tej warstwy wyróżniono:
 - **Warstwa nr IIA** – piaski drobne, wilgotne i nawodnione, średniozagęszczone o przyjętej charakterystycznej wartości stopnia zagęszczenia $I_p^{(n)} = 0,40$.
 - **Warstwa nr IIB** – piaski średnie oraz piaski średnie bliskie piaskom drobnym wilgotne i nawodnione, średniozagęszczone o przyjętej charakterystycznej wartości stopnia zagęszczenia $I_p^{(n)} = 0,40$.
- **Warstwa III** – gliny zwałowe – litologicznie są reprezentowane przez gliny piaszczyste. Lokalnie osady spoiste zawierają piaszczyste wkładki i domieszki. W obrębie tej warstwy wyróżniono:
 - **Warstwa nr IIIA** – gliny piaszczyste, mało wilgotne, występują w stanie twardoplastycznym o przyjętej charakterystycznej wartości stopnia plastyczności $I_L^{(n)} = 0,20$. Do warstwy nr IIIB włączono osady spoiste o przyjętej charakterystycznej wartości stopnia plastyczności $I_L^{(n)} = 0,25$.
 - **Warstwa nr IIIB** – gliny piaszczyste, mało wilgotne, występują w stanie twardoplastycznym o przyjętej charakterystycznej wartości stopnia plastyczności $I_L^{(n)} = 0,10$.

5. WNIOSKI

1. Podłoże gruntowe terenu badań do głębokości 2,0 m p.p.t. charakteryzują proste warunki gruntowo-wodne.
2. Dla niniejszej Inwestycji przyjęto **II kategorię geotechniczną**.
3. Podłoże zbudowane jest z gruntów plejstocieńskie – glin zwałowych (Qpg) oraz osadów wodnolodowcowych (Qpfg).
4. W przypowierzchniowej strefie podłoża gruntowego zalega warstwa holocieńskich nasypów antropogenicznych i humusu.
5. Niebudowlane nasypy antropogeniczne i humus zalicza się do utworów o obniżonej nośności. Grunty te należy z podłoża budowlanego wybrać w całości.

6. Zbadane grunty zostały ujęte w trzy warstwy geotechniczne, dla których wyznaczono charakterystyczne wartości parametrów geotechnicznych, które winny stać się podstawą do obliczeń statycznych przy projektowaniu (*Tabela nr 1*). Zbadane grunty (z wyjątkiem utworów warstwy IA i humusu) są gruntami nośnymi o korzystnych parametrach geotechnicznych.
7. W obrębie zalegania glin piaszczystych grunty charakteryzują się niską przepuszczalnością, o orientacyjnych wartościach współczynnika filtracji $k=10^{-8} - 10^{-6}$ m/s, w rejonie zalegania piasków drobnych grunty charakteryzują się średnią przepuszczalnością o orientacyjnych wartościach współczynnika filtracji $k=10^{-5} - 10^{-4}$ m/s, natomiast w rejonie występowania piasków średnich grunty charakteryzują się wysoką przepuszczalnością o orientacyjnych wartościach współczynnika filtracji $k = 10^{-3} - 10^{-4}$ m/s.
8. W otworze nr 3 do zbadanej głębokości 2,0 m p.p.t. stwierdzono występowanie wody gruntowej o charakterze zwierciadła swobodnego. Nawiercony poziom lustra wody kształtuje się na głębokości 1,2 m p.p.t.
9. Zwraca się uwagę, że na stropie słabo przepuszczalnych glin zwałowych głównie w przypowierzchniowej partii podłoża gruntowego mogą stagnować niewielkie ilości wody pochodzenia atmosferycznego (w okresach przedłużającej się suszy – woda ta może zanikać).
10. W przypadku prowadzenia prac w obszarach związanych z wysokim poziomem wody podziemnej należy brać pod uwagę ocenę konieczności stałego odwodnienia górotworu (przy wodzie swobodnej).
11. Średnia głębokość przemarzania gruntów, na rozpatrywanym terenie, wynosi około $H_z = 1,00$ m p.p.t.
12. Przy posadowieniu projektowanego obiektu w gruntach spoistych, roboty ziemne należy prowadzić ze szczególną dbałością. Wykopy należy bezwzględnie chronić przed dopływem wód atmosferycznych. Zawilgocenie gruntów podłoża prowadzi będzie do ich pęcznienia, rozmakania i dalszego uplastyczniania się, w efekcie prowadząc do pogorszenia parametrów geotechnicznych gruntów spoistych i znacznego obniżenia nośności podłoża budowlanego. Roboty ziemne (wykopy) zaleca się wykonywać w okresie możliwie suchym, bezdeszczowym.
13. Zaleca się, aby odbiór robót związanych z realizacją posadowienia obiektu odbył się przy udziale projektantów odpowiednich branż oraz uprawnionego geologa.

6. MATERIAŁY WYKORZYSTANE W DOKUMENTACJI

- [1]. Rozporządzenie Ministra Transportu, Budownictwa i Gospodarki Morskiej z dnia 25 kwietnia 2012 r w sprawie ustalania geotechnicznych warunków posadowienia obiektów budowlanych (Dz. U. 2012 r. poz. 463).
- [2]. – PN – EN 1997-1: Eurokod 7. Projektowanie geotechniczne. Część 1: Zasady ogólne.
- [3]. – PN – EN 1997-2: Eurokod 7. Projektowanie geotechniczne. Część 2: Rozpoznanie i badanie podłoża gruntowego.
- [4]. „Zarys geotechniki” - Z. Wiłun. Wydawnictwa Komunikacji i Łączności Sp. z o.o., Warszawa 2007.
- [5]. PN-B-04452/2002. Geotechnika badania polowe.
- [6]. PN-B-06050. Geotechnika. Oznaczanie powierzchni właściwej gleby. Wymagania ogólne.
- [7]. „Hydrogeologia ogólna” - Z. Pazdro, Wydawnictwa Geologiczne, Warszawa 1977.
- [8]. „Projektowanie Geotechniczne według Eurokodu 7. Poradnik” – L. Wysokiński, W. Kotlicki, T. Godlewski. Instytut Techniki Budowlanej. Warszawa 2011.

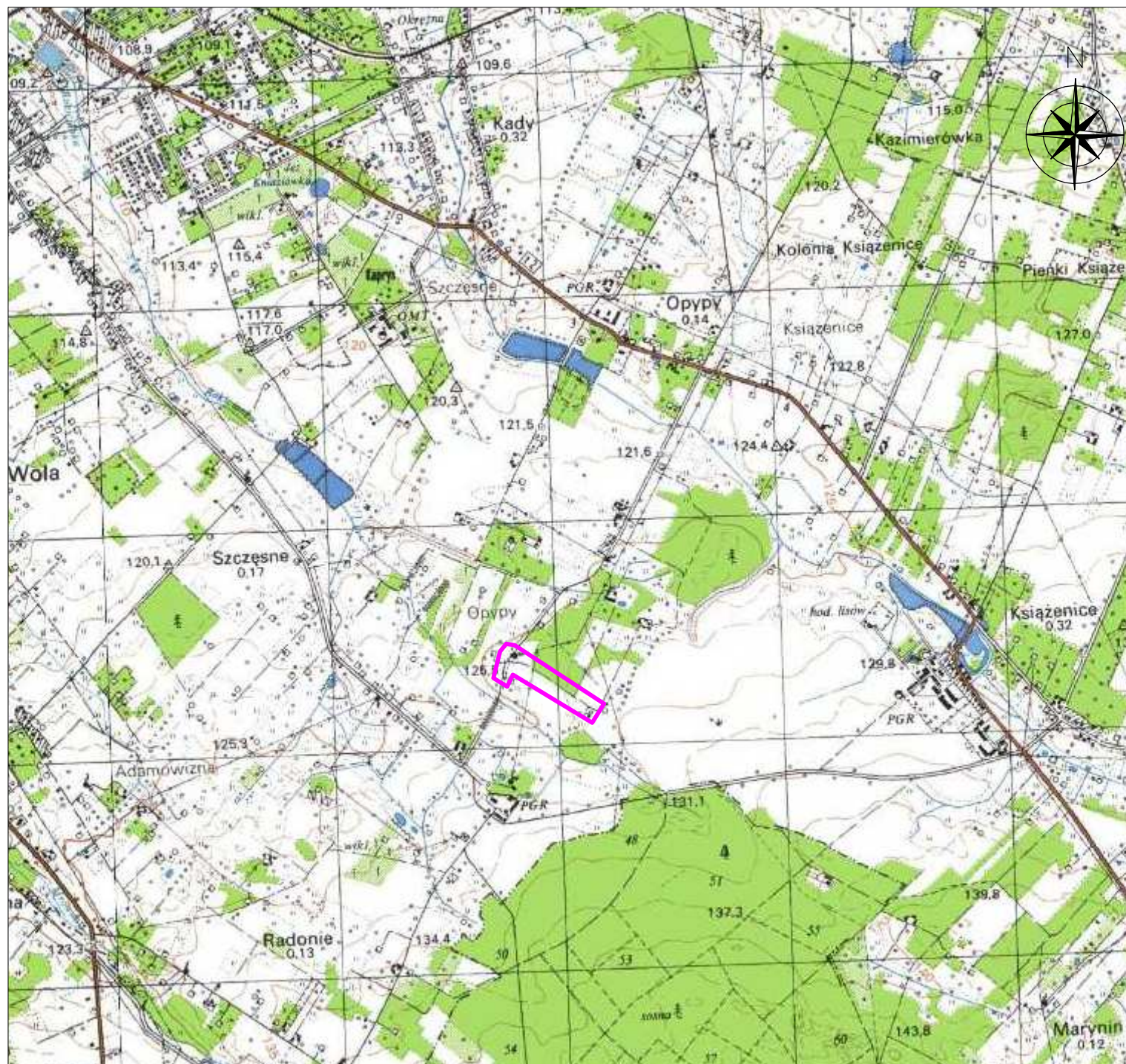
Tabela nr 1

Charakterystyczne wartości parametrów geotechnicznych

Stratygrafia i geneza	Nr warstwy geotechnicznej	Rodzaj gruntu	Symbol (wg pkt.1.4.6)	Stan gruntu		Wilgotność naturalna [%]	Gęstość objętościowa [t/m ³]	Kąt tarcia wewnętrznego [°]	Spójność [kPa]	Moduły		Wskaźnik skonsolidowania	Współczynnik materiałowy (wg pkt. 3.2)
				Stopień zagęszczenia	Stopień plastyczności					pierwotnego odkształcenia [MPa]	edometryczny ścisłości pierwotnej [MPa]		
Qh	-	H	Parametrów nie określono: grunty o o bniżonej nośności										
Qhn	IA	nN											
	IB	nB	Przyjęto, że naspy budowlane występują w stanie średniozagęszczonym o I _D ⁽ⁿ⁾ = 0,40										
Qpfg	IIA	Pd	-	0,40	-	w – 16 nw – 24	w – 1,75 nw – 1,90	29,90	-	38,27	51,26	0,80	1±0,10
	IIB	Ps	-	0,40	-	w – 12 nw – 18	w – 1,90 nw – 2,05	37,70	-	120,19	133,45	0,90	1±0,10
Qpg	IIIA	Gp	B	-	0,20	12	2,20	18,30	31,54	28,07	36,93	0,75	1±0,10
	IIIB	Gp	B	-	0,10	12	2,20	20,10	35,48	36,55	48,09	0,75	1±0,10

Opracował:

mgr inż. Michał Sulikowski



OBJAŚNIENIA:

 - lokalizacja terenu badań

ZAMAWIAJĄCY:

Zakład Techniki Sanitarnej "Instech"
ul. Zielna 2
09-472 Słupno

WYKONAWCA:



MS GEOLOGIA - USŁUGI GEOLOGICZNE
MICHAŁ SULIKOWSKI
UL. DWORSKA 38
32-031 CHOROWICE

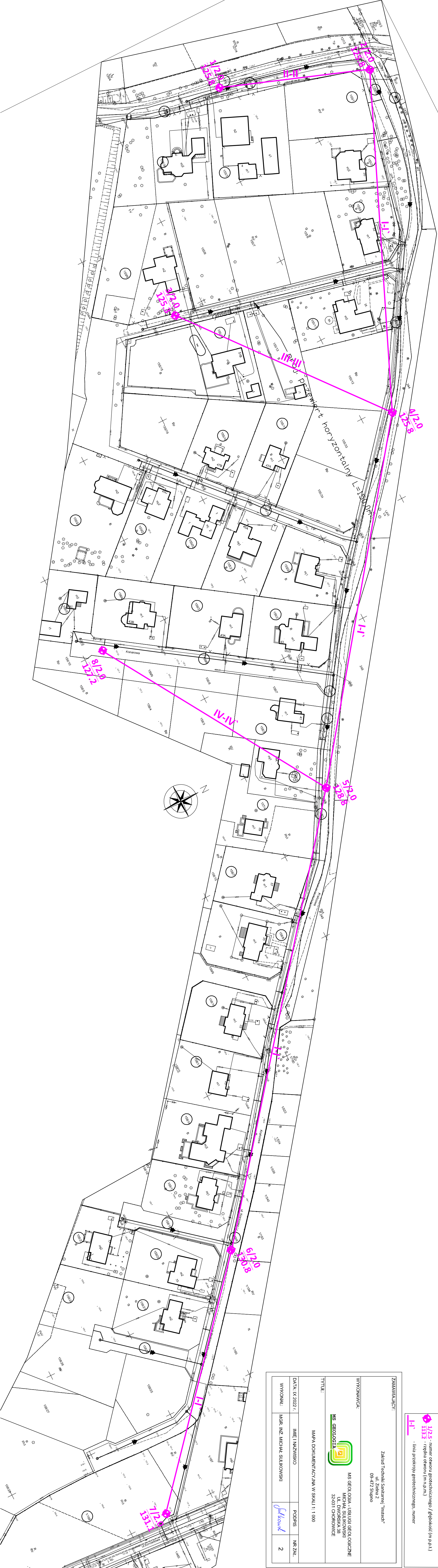
TYTUŁ:

MAPA TOPOGRAFICZNA W SKALI 1: 25 000

DATA: IX 2022 r.	IMIĘ I NAZWISKO	PODPIS	NR ZAŁ.
WYKONAŁ:	MGR. INŻ. MICHAŁ SULIKOWSKI	<i>Sulikowski</i>	1

OBLĄSNIENIA:
1/2.5 - numer otworu geotechnicznego / głębokość (m p.p.t.)
113.2 - rzędną otworu (m n.p.m.)
I-I' - linia przekroju geotechnicznego, numer

ZAMAWIAJĄCY: Zakład Techniki Sanitarnej "Insted" ul. Żelazna 2 09-472 Sępólno			
WYKONAWCA: MS GEOLOGIA - USŁUGI GEOLOGICZNE MICHAŁ SULKOWSKI UL. DWORSKA 38 32-231 CHOROWICE			
TYTUŁ: MAPA DOKUMENTACYJNA W SKALU 1 : 1 000			
DATA: IX 2022 r.	IMIĘ I NAZWISKO	PODPIS	NR ZAL.
WYKONAŁ:	MGR. INŻ. MICHAŁ SULKOWSKI	<i>Sulkowski</i>	2







**OBJAŚNIENIA DO PROFILI OTWORÓW WIERTNICZYCH
I PRZEKROJÓW GEOTECHNICZNYCH**

Oznaczenie stratygrafii		
Qh	humus	czwartorzęd
Qhn	nasypy antropogeniczne	
Qpg	gliny zwałowe	
Qpfg	osady piaszczyste	


Objaśnienie skrótów nazw gruntów wg PN-B-02480:1986		Objaśnienie skrótów nazw gruntów wg PN-EN ISO 14688-2:2006	
Nmp	namuł piaszczysty	Or	grunty organiczne
nB	nasyp budowlany	Mg (FSa+Or)	nasyp niebudowlany
nN	nasyp niebudowlany	Mg (FSa)	nasyp budowlany
H	humus	siSa	piasek pylasty
Pp	piasek pylasty	FSa	piasek drobny
Pd	piasek drobny	MSa	piasek średni
Ps	piasek średni	Gr	żwir
Π	pył	Si	pył
Πp	pył piaszczysty	saSi	pył piaszczysty
Pg	piasek gliniasty	clSa	piasek gliniasty
Gp	glina piaszczysta	clSa	glina piaszczysta
Gπ	glina pylasta	sacSi	glina pylasta
Ko	głaziki, otoczaki	gr	głaziki, otoczaki

Informacje dodatkowe			
+	domieszki	IIA	numer warstwy geotechnicznej
//	wkładki, przewarstwienia	- - - -	granica warstw geotechniczna
/	pogranicze innego gruntu	cz	czarny
c	ciemny	ż	żółty
j	jasny	sz	szary
z	zielony	br	brązowy

pzw	grunt półzwały
tpl	grunt twardoplastyczny
pl	grunt plastyczny
mw	grunt mało wilgotny
w	grunt wilgotny
nw	grunt nawodniony
szg	grunt średnio zagęszczony

	ustalone zwierciadło wody gruntowej (m.p.p.t)
	nawiercone zwierciadło wody gruntowej (m.p.p.t.)
	swobodne zwierciadło wody gruntowej (m.p.p.t.)
	sączenie wody gruntowej (m.p.p.t.)

Budowa kanalizacji sanitarnej w miejscowości Radonie, gm. Grodzisk Mazowiecki, pow. grodziski, woj. mazowieckie	Opracował: mgr inż. Michał Sulikowski
--	---



Zał.Nr: 3.1

Wiertnica: WSG-160

X: 7477097.61
Y: 771363.51

KARTA OTWORU GEOTECHNICZNEGO

Profil numer 1






Obiekt: kanalizacja
Miejscowo : Radonie
Gmina: Grodzisk Maz.
Powiat: grodziski
Województwo: mazowieckie

Inwestor: Zakład wod.- i kan. sp. z o.o.
Wiercenie: MS GEOLOGIA
Dozór geol.: mgr. in . Michał Sulikowski

System wiercenia: mechaniczne

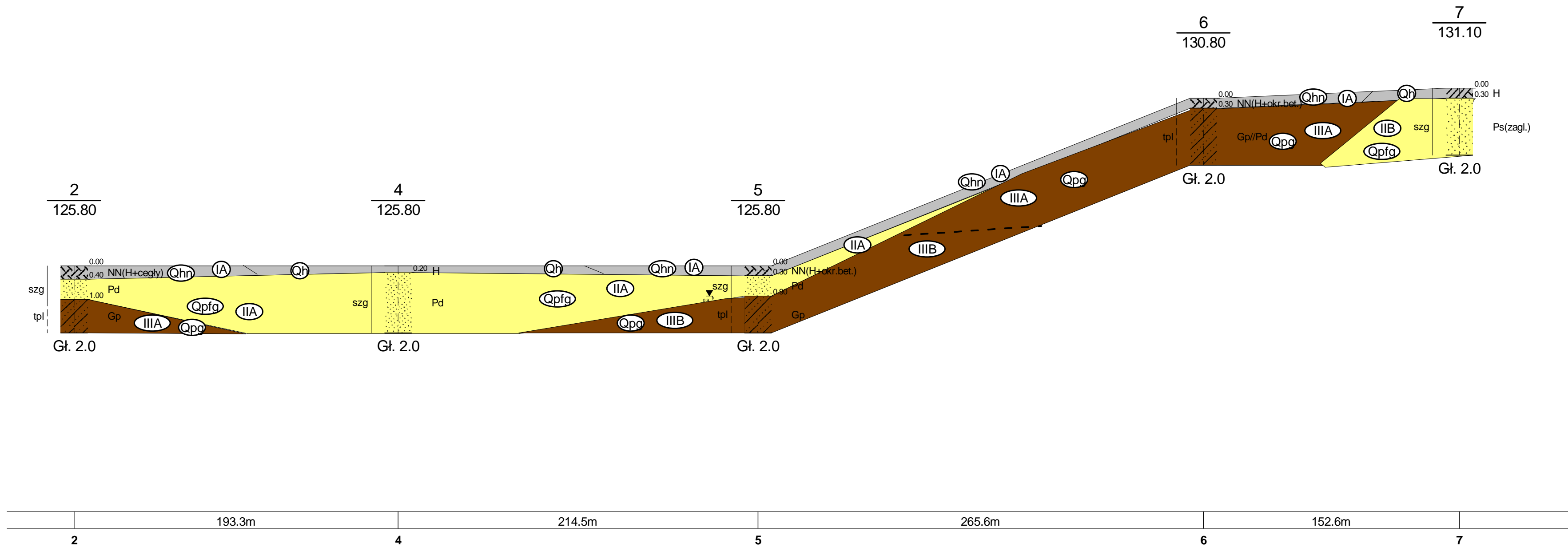
Rz dna: 125.80 m n.p.m. | Gł boko : 2.00 m

Skala 1 : 100 | Data wiercenia:

Gł boko zwierciadła wody [m p.p.t.]	Stratygrafia	Skala [m]	Profil	Przelot [m]	Opis Litologiczny	Symbol gruntu	Warstwa geotechniczna	Wilgotno	Stan gruntu	IL	ID
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12
	Czwartorz d Czwartorz d	1.0 2.0		0.40 2.00	Nasyp budowlany, szary Gлина piaszczysta, br zowo-szara	NB(Ps+kruszywo) Gp//Pd	IB IIIB	w mw	szg tpl		0.40 0.10
Profil numer 2 Rz dna: 125.80 m n.p.m. X:7477126.77 Y:5771443.72											
	Czwartorz d Czwartorz d	1.0 2.0		0.40 1.00 2.00	Nasyp niebudowlany, czarny Piasek drobny, br zowy Gлина piaszczysta, br zowo-szara	NN(H+cegły) Pd Gp	IA IIA IIIA	w w mw	szg szg tpl		0.40 0.20
Profil numer 3 Rz dna: 125.30 m n.p.m. X:7477200.31 Y:5771283.29											
	Czwartorz d Czwartorz d	1.0 2.0		0.30 2.00	Gleba, czarna Piasek drobny, szary	H Pd//Pg		w w/nw	szg		0.40
Profil numer 4 Rz dna: 125.80 m n.p.m. X:7477304.36 Y:5771367.42											
	Czwartorz d Czwartorz d	1.0 2.0		0.20 2.00	Gleba, szara Piasek drobny, ółty	H Pd		w	szg		0.40

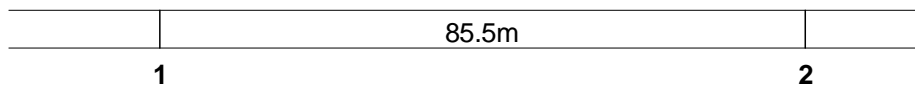
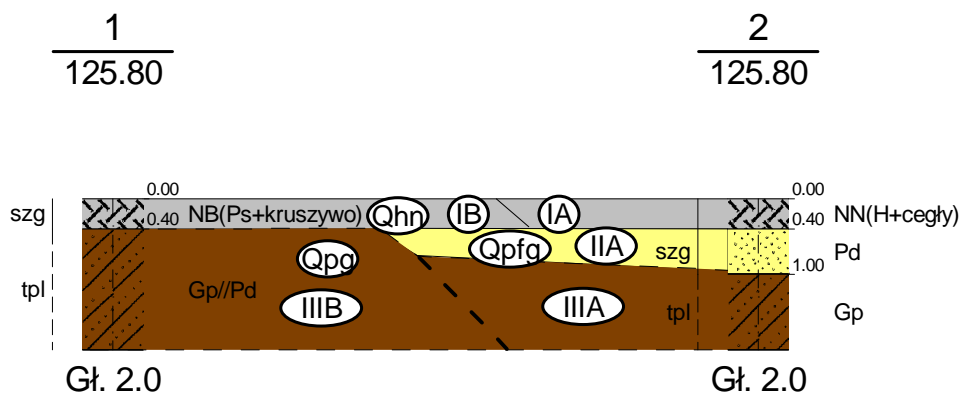
Rysunek wykonano programem "GeoStar" zgodnie z PN-B-04481:1988

<div><div><div><div><div></div><div></div></div><div><div></div><div></div></div></div><div><div></div><div></div></div><div><div></div><div></div></div></div><div>MS GEOLOGIA</div></div>				<div>KARTA OTWORU GEOTECHNICZNEGO</div> <div>Profil numer 5</div>				<div>Zał.Nr: 3.2</div> <div>Wiertnica: WSG-160</div> <div>X: 7477475.65</div> <div>Y: 5771238.32</div>																																																																														
<div>Obiekt: kanalizacja</div> <div>Miejscowo : Radonie</div> <div>Gmina: Grodzisk Maz.</div> <div>Powiat: grodziski</div> <div>Województwo: mazowieckie</div>				<div>Inwestor: Zakład wod.- i kan. sp. z o.o.</div> <div>Wiercenie: MS GEOLOGIA</div> <div>Dozór geol.: mgr. in . Michał Sulikowski</div>				<div>System wiercenia: mechaniczne</div> <div>Rz dna: 125.80 m n.p.m. Gł boko : 2.00 m</div> <div>Skala 1 : 100 Data wiercenia:</div>																																																																														
<table><tr><td colspan="2">Gł boko zwierciadła wody [m p.p.t.]</td><td colspan="2">Stratygrafia</td><td>Skala [m]</td><td>Profil</td><td>Przelot [m]</td><td>Opis Litologiczny</td><td>Symbol gruntu</td><td>Warstwa geotechniczna</td><td>Wilgotno</td><td>Stan gruntu</td><td>IL</td><td>ID</td></tr><tr><td colspan="2">1</td><td colspan="2">2</td><td>3</td><td>4</td><td>5</td><td>6</td><td>7</td><td>8</td><td>9</td><td>10</td><td>11</td><td>12</td></tr><tr><td rowspan="4"><div><div></div><div>0.90</div></div></td><td colspan="2">Czwartorz d</td><td rowspan="4"><div><div></div><div></div><div></div><div></div></div></td><td></td><td></td><td></td><td>Nasyp niebudowlany, czarny</td><td>NN(H+okr. bet.)</td><td>IA</td><td>w</td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td colspan="2">Czwartorz d</td><td>0.30</td><td>Piasek drobny, br zowy</td><td>Pd</td><td>IIA</td><td>w/m</td><td>szg</td><td></td><td></td><td>0.40</td></tr><tr><td colspan="2"></td><td>0.90</td><td>Glina piaszczysta, szara</td><td>Gp</td><td>IIIB</td><td>mw</td><td>tpl</td><td>0.10</td><td></td><td></td></tr><tr><td colspan="2"></td><td>2.00</td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr></table>												Gł boko zwierciadła wody [m p.p.t.]		Stratygrafia		Skala [m]	Profil	Przelot [m]	Opis Litologiczny	Symbol gruntu	Warstwa geotechniczna	Wilgotno	Stan gruntu	IL	ID	1		2		3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	<div><div></div><div>0.90</div></div>	Czwartorz d		<div><div></div><div></div><div></div><div></div></div>				Nasyp niebudowlany, czarny	NN(H+okr. bet.)	IA	w				Czwartorz d		0.30	Piasek drobny, br zowy	Pd	IIA	w/m	szg			0.40			0.90	Glina piaszczysta, szara	Gp	IIIB	mw	tpl	0.10					2.00								
Gł boko zwierciadła wody [m p.p.t.]		Stratygrafia		Skala [m]	Profil	Przelot [m]	Opis Litologiczny	Symbol gruntu	Warstwa geotechniczna	Wilgotno	Stan gruntu	IL	ID																																																																									
1		2		3	4	5	6	7	8	9	10	11	12																																																																									
<div><div></div><div>0.90</div></div>	Czwartorz d		<div><div></div><div></div><div></div><div></div></div>				Nasyp niebudowlany, czarny	NN(H+okr. bet.)	IA	w																																																																												
	Czwartorz d			0.30	Piasek drobny, br zowy	Pd	IIA	w/m	szg			0.40																																																																										
				0.90	Glina piaszczysta, szara	Gp	IIIB	mw	tpl	0.10																																																																												
				2.00																																																																																		
<div>Profil numer 6 Rz dna: 130.80 m n.p.m. X:7477683.16 Y:5771072.54</div> <table><tr><td rowspan="4"><div><div></div><div></div></div></td><td colspan="2">Czwartorz d</td><td rowspan="4"><div><div></div><div></div><div></div><div></div></div></td><td></td><td></td><td></td><td>Nasyp niebudowlany, szary</td><td>NN(H+okr. bet.)</td><td>IA</td><td>w</td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td colspan="2">Czwartorz d</td><td>0.30</td><td>Glina piaszczysta, br zowo-szara</td><td>Gp/Pd</td><td>IIIA</td><td>mw</td><td>tpl</td><td>0.20</td><td></td><td></td></tr><tr><td colspan="2"></td><td>2.00</td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td colspan="2"></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr></table>												<div><div></div><div></div></div>	Czwartorz d		<div><div></div><div></div><div></div><div></div></div>				Nasyp niebudowlany, szary	NN(H+okr. bet.)	IA	w				Czwartorz d		0.30	Glina piaszczysta, br zowo-szara	Gp/Pd	IIIA	mw	tpl	0.20					2.00																																															
<div><div></div><div></div></div>	Czwartorz d		<div><div></div><div></div><div></div><div></div></div>				Nasyp niebudowlany, szary	NN(H+okr. bet.)	IA	w																																																																												
	Czwartorz d			0.30	Glina piaszczysta, br zowo-szara	Gp/Pd	IIIA	mw	tpl	0.20																																																																												
				2.00																																																																																		
<div>Profil numer 7 Rz dna: 131.10 m n.p.m. X:7477798.63 Y:5770972.78</div> <table><tr><td rowspan="4"><div><div></div><div></div></div></td><td colspan="2">Czwartorz d</td><td rowspan="4"><div><div></div><div></div><div></div><div></div></div></td><td></td><td></td><td></td><td>Gleba, szara</td><td>H</td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td colspan="2">Czwartorz d</td><td>0.30</td><td>Piasek redni, szary</td><td>Ps(zagl.)</td><td>IIIB</td><td>w</td><td>szg</td><td></td><td></td><td>0.40</td></tr><tr><td colspan="2"></td><td>2.00</td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td colspan="2"></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr></table>												<div><div></div><div></div></div>	Czwartorz d		<div><div></div><div></div><div></div><div></div></div>				Gleba, szara	H						Czwartorz d		0.30	Piasek redni, szary	Ps(zagl.)	IIIB	w	szg			0.40			2.00																																															
<div><div></div><div></div></div>	Czwartorz d		<div><div></div><div></div><div></div><div></div></div>				Gleba, szara	H																																																																														
	Czwartorz d			0.30	Piasek redni, szary	Ps(zagl.)	IIIB	w	szg				0.40																																																																									
				2.00																																																																																		
<div>Profil numer 8 Rz dna: 127.20 m n.p.m. X:7477349.78 Y:5771161.31</div> <table><tr><td rowspan="4"><div><div></div><div></div></div></td><td colspan="2">Czwartorz d</td><td rowspan="4"><div><div></div><div></div><div></div><div></div></div></td><td></td><td></td><td></td><td>Nasyp niebudowlany, czarny</td><td>NN(H+okr. cegieł)</td><td>IA</td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td colspan="2">Czwartorz d</td><td>0.30</td><td>Piasek drobny, br zowo-szary</td><td>Pd</td><td>IIA</td><td>w</td><td>szg</td><td></td><td></td><td>0.40</td></tr><tr><td colspan="2"></td><td>0.90</td><td>Glina piaszczysta, biał- ołta na pograniczu pyłu piaszczystego</td><td>Gp/Iip</td><td>IIIA</td><td>mw</td><td>tpl</td><td>0.20</td><td></td><td></td></tr><tr><td colspan="2"></td><td>2.00</td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr></table>												<div><div></div><div></div></div>	Czwartorz d		<div><div></div><div></div><div></div><div></div></div>				Nasyp niebudowlany, czarny	NN(H+okr. cegieł)	IA					Czwartorz d		0.30	Piasek drobny, br zowo-szary	Pd	IIA	w	szg			0.40			0.90	Glina piaszczysta, biał- ołta na pograniczu pyłu piaszczystego	Gp/Iip	IIIA	mw	tpl	0.20					2.00																																				
<div><div></div><div></div></div>	Czwartorz d		<div><div></div><div></div><div></div><div></div></div>				Nasyp niebudowlany, czarny	NN(H+okr. cegieł)	IA																																																																													
	Czwartorz d			0.30	Piasek drobny, br zowo-szary	Pd	IIA	w	szg				0.40																																																																									
				0.90	Glina piaszczysta, biał- ołta na pograniczu pyłu piaszczystego	Gp/Iip	IIIA	mw	tpl	0.20																																																																												
				2.00																																																																																		



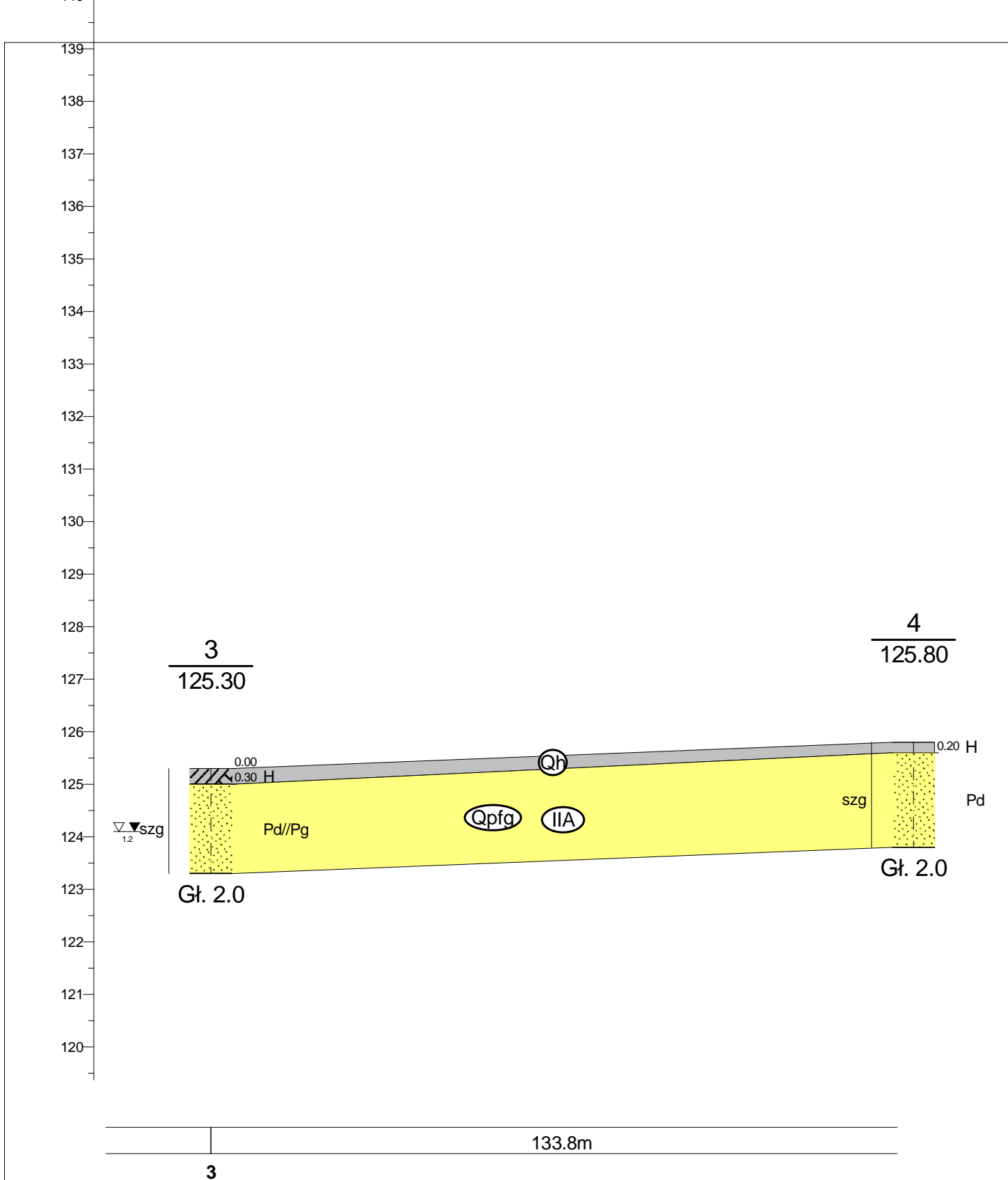
MS GEOLOGIA ul. Dworska 38, 32-031 Chorowice				Zał.Nr 4.1
Opracował	Data 09-2022	Nazwisko Sulikowski	Podpis <i>[Signature]</i>	Skala
Weryfikował				1: 2000 100

139
138
137
136
135
134
133
132
131
130
129
128
127
126
125
124
123
122
121
120



MS GEOLOGIA ul. Dworska 38, 32-031 Chorowice				Zał.Nr 4.2
Opracował	Data 09-2022	Nazwisko Sulikowski	Podpis <i>Sulikowski</i>	Skala
Weryfikował				1: $\frac{1000}{100}$

Przekrój geotechniczny II-II'



MS GEOLOGIA ul. Dworska 38, 32-031 Chorowice				Zał.Nr 4.3
	Data	Nazwisko	Podpis	Skala 1: $\frac{1000}{100}$
Opracował	09-2022	Sulikowski	<i>Sulikowski</i>	
Weryfikował				
Przekrój geotechniczny III-III'				

PROJEKT GEOTECHNICZNY

Spis treści

1. Prognoza zmian właściwości podłoża gruntowego w czasie.....	2
2. Określenie obliczeniowych parametrów geotechnicznych.....	2
3. Określenie częściowych współczynników bezpieczeństwa do obliczeń geotechnicznych.....	3
4. Określenie oddziaływań od gruntu.....	3
5. Przyjęcie modelu obliczeniowego podłoża gruntowego.....	3
6. Określenie nośności i osiadania podłoża gruntowego.....	3
7. Ustalenie danych niezbędnych do zaprojektowania fundamentów.....	3
8. Wykonawstwo robót ziemnych.....	4
9. Oddziaływanie wód gruntowych na obiekt budowlany	5
10. Określenie zakresu niezbędnego monitorowania obiektu budowlanego, obiektów sąsiadujących i otaczającego gruntu.....	5

1. Prognoza zmian właściwości podłoża gruntowego w czasie

Zaleganie w podłożu gruntów spoistych i sypkich powoduje możliwość niewielkich zmian właściwości gruntów w czasie. Zmiany te mogą zachodzić w sytuacji, w której dojdzie do zmiany poziomu wód gruntowych, które staną się dodatkowym obciążeniem działającym na szkielet gruntowy. Wraz z głębokością zmiany właściwości podłoża gruntowego będą zanikać.

Projektowana inwestycja zostanie posadowiona w gruntach spoistych, które charakteryzują się słabą i bardzo słabą wodoprzepuszczalnością. Proces konsolidacji w tych gruntach przebiega bardzo powoli. Powolnemu odkształceniu się tych gruntów towarzyszy po ich obciążeniu zmiana naprężeń efektywnych w szkielecie gruntowym oraz ciśnień w wodzie i porach gruntu. Bezpośrednio po przyłożeniu obciążenia naprężenia efektywne są przejmowane przez wodę zamkniętą w porach gruntu. Z czasem powolnemu odpływowi wody towarzyszy proces konsolidacji, a co za tym idzie przejmowanie naprężeń efektywnych przez szkielet gruntowy. W przypadku posadowienia obiektu w gruntach sypkich cały proces przebiega podobnie. Jedną ze zmian jest szybszy proces konsolidacji gruntów zalegających w podłożu.

2. Określenie obliczeniowych parametrów geotechnicznych

Na podstawie przeprowadzonych wierceń, badań makroskopowych i badań terenowych gruntów w podłożu projektowanej inwestycji wydzielono trzy serie litologiczno-genetyczne zwane dalej warstwami geotechnicznymi:

- I warstwa geotechniczna – nasypy antropogeniczne (Q_{hn}),
- II warstwa geotechniczna – osady wodnolodowcowe (Q_{pfg}),
- II warstwa geotechniczna – gliny zwałowe (Q_{pg}).

Zaleganie przedstawionych formacji przedstawiono na profilach i przekrojach geotechnicznych stanowiących załączniki nr 3.1 – 3.2 i 4.1 – 4.4 do Dokumentacji Badań Podłoża Gruntowego będącej integralną częścią Geotechnicznych Warunków Posadowienia Obiektów Budowlanych.

Zgodnie ze wskazaniem Eurokodu 7, wartość parametru charakterystycznego powinna być rozważnym oszacowaniem jego wielkości, co oznacza, że dobór wielkości parametru powinien odzwierciedlać warunki współpracy konstrukcji z podłożem oraz wszelkie możliwe warunki pracy gruntu w trakcie budowy i eksploatacji budowanego obiektu. Przy wyznaczaniu parametrów

gruntowych wartości wyprowadzone są równoważne wartościom charakterystycznym. Wartości obliczeniowe parametrów gruntowych uzyskujemy poprzez pomnożenie przez odpowiednio dobrany współczynnik bezpieczeństwa, zależny od podejścia obliczeniowego. Zestawienie wartości charakterystycznych parametrów gruntowych dla wydzielonych warstw geotechnicznych przedstawiono w Tabeli 1 zawartej w Dokumentacji Badań Podłoża Gruntowego.

3. Określenie częściowych współczynników bezpieczeństwa do obliczeń geotechnicznych

Częściowe współczynniki bezpieczeństwa do sprawdzenia stanów granicznych nośności i użytkowości należy przyjmować w oparciu o załącznik krajowy do Eurokodu 7. Projektowanie geotechniczne. Część 1. Do obliczeń statycznych zaleca się stosować podejście obliczeniowe nr 2 sprawdzające, czy nie wystąpi stan graniczny zniszczenia lub nadmiernego odkształcenia.

4. Określenie oddziaływań od gruntu

W trakcie prowadzenia robót budowlanych, jak również po ich zakończeniu, w trakcie użytkowania obiektu nie przewiduje się oddziaływań od gruntu wynikających z uaktywnienia się ośrodka gruntowego w czasie. Nie przewiduje się, aby w trakcie budowy obiektu oraz w czasie jego użytkowania nastąpiły zmiany oddziaływania gruntów na konstrukcję.

5. Przyjęcie modelu obliczeniowego podłoża gruntowego

Wszelkie obliczenia statyczne winny być wykonywane w oparciu o modele geologiczne przedstawiono na profilach i przekrojach geotechnicznych stanowiących załączniki nr 3.1 – 3.2 i 4.1 – 4.4 zawartych w Dokumentacji Badań Podłoża Gruntowego stanowiącej dokument poprzedzający niniejsze opracowanie.

6. Określenie nośności i osiadania podłoża gruntowego

Nośność i osiadanie podłoża gruntowego zostaną obliczone przez Konstruktora na etapie wykonanie Projektu Budowlanego.

7. Ustalenie danych niezbędnych do zaprojektowania fundamentów

Wszelkie dane niezbędne do zaprojektowania fundamentów przedmiotowej inwestycji

zostały zawarte w Dokumentacji Badań Podłoża Gruntowego będącej integralną częścią Geotechnicznych Warunków Posadowienia Obiektów Budowlanych.

8. Wykonawstwo robót ziemnych

Projekt zabezpieczenia wykopu przyjęty do realizacji powinien być opracowany w oparciu o szczegółowe wytyczne Wykonawcy, kompletną dokumentację geotechniczną i być zgodny z organizacją placu budowy.

Prace ziemne i fundamentowe należy wykonywać bardzo starannie i należy przestrzegać przy tym następujących zasad:

- nie należy dopuścić do tego, aby naturalna struktura gruntu poniżej projektowanego poziomu posadowienia uległa naruszeniu
- wykopy fundamentowe należy chronić przed zalaniem wodami opadowymi i przemarznięciem;
- prace ziemne wykonać zgodnie z obowiązującymi normami;
- fundamentowanie musi się znaleźć na głębokości nie mniejszej niż głębokość przemarzania gruntu dla tego obszaru; głębokość przemarzania gruntu wynosi $h_z = 1,0$ m.p.p.t.

Zgodnie z PN-EN 1997-1:2007. Eurokod 7: Projektowanie geotechniczne. Część 1: Zasady ogólne, czynności kontrolne nad realizacją robót ziemnych i fundamentowych powinny objąć następujące elementy:

- weryfikacja warunków gruntowych tj. zgodności przyjętych w projekcie warunków z rzeczywistymi,
- weryfikacja warunków wodnych tj. określenie poziomu wód gruntowych w momencie prowadzenia prac ziemnych,
- kontrola stanu podłoża gruntowego występującego w poziomie posadowienia bezpośrednio przed rozpoczęciem prac fundamentowych,
- kontrola wpływu prowadzonych prac ziemnych na tereny sąsiednie,

skuteczność i poprawność działania systemów odwadniających (o ile zajdzie potrzeba ich zastosowania).

9. Oddziaływanie wód gruntowych na obiekt budowlany

Fundamenty i elementy konstrukcyjne narażone na kontakt z wodami gruntowymi winny być odpowiednio zaizolowane antykorozyjnie i przeciwwilgociowo.

Przy posadowieniu projektowanego obiektu w gruntach spoistych, roboty ziemne należy prowadzić ze szczególną dbałością. Wykopy należy bezwzględnie chronić przed dopływem wód atmosferycznych. Zawilgocenie gruntów podłoża prowadzić będzie do ich pęcznienia, rozmakania i dalszego uplastyczniania się, w efekcie prowadząc do pogorszenia parametrów geotechnicznych gruntów spoistych i znacznego obniżenia nośności podłoża budowlanego. Roboty ziemne (wykopy) zaleca się wykonywać w okresie możliwie suchym, bezdeszczowym.

Ponadto w trakcie prowadzenia prac ziemnych i fundamentowych należy zachować ostrożność, tak aby nie zostały zmienione ukształtowane dotychczas stosunki wodne. Niedopuszczalne jest doprowadzenie do podtopień czy zalewania sąsiednich nieruchomości, zasypywania rowów melioracyjnych. Zgodnie z zapisami ustawy Prawo wodne (Dz. U. Z 2015r.; poz 469 j.t. z późn. zm.) właścicielowi gruntu przysługuje wyłącznie prawo do zwykłego korzystania z wód stanowiących jego własność oraz z wody podziemnej znajdującej się w jego gruncie.

10. Określenie zakresu niezbędnego monitorowania obiektu budowlanego, obiektów sąsiadujących i otaczającego gruntu

Rodzaje robót budowlanych, konieczne do zrealizowania zamierzonego przedsięwzięcia inwestycyjnego, są powszechnie stosowane i nie wykraczają poza zwykłe prace budowlane. Jednakże w czasie wykonywania prac istnieje potencjalne ryzyko wystąpienia awarii, podczas robót ziemnych lub geotechnicznych; zaleca się wtedy niezwłoczne wprowadzanie środków interwencyjnych i zaradczych.

Rodzaj działań interwencyjnych powinien każdorazowo uzgadniać Kierownik Budowy oraz Nadzór Geotechniczny.

W celu zapewnienia bezpieczeństwa robót, zgodności prowadzonych robót z wytycznymi projektowymi oraz dla zapewnienia należytej jakości wykonywanych prac należy na bieżąco nadzorować kolejne procesy budowlane. Zaleca się, aby podczas wykonywania robót ziemnych

oraz fundamentowych na budowie pełniony był Nadzór Geotechniczny.

Zadania i cele Nadzoru Geotechnicznego w zakresie robót ziemnych i fundamentowych:

- Sprawdzanie i porównywanie w czasie budowy poziomów wody gruntowej z przyjętymi w projekcie;
- Kontrola wpływu robót ziemnych i fundamentowych na warunki wodne;
- Kontrola poprawności procesów technologicznych (prace ziemne, prace fundamentowe,...);
- Ocena zgodności warunków gruntowych z określonymi w projekcie i określenie różnic pomiędzy rzeczywistymi warunkami gruntowymi, a przyjętymi w projekcie (jeżeli ewentualnie takie różnice występują);
- Sprawdzanie zgodności wykonanych robót z projektem (wymiary, usytuowania, metody prac, stosowane materiały);
- Zapobieganie przerwom i przestojom w trakcie robót, wpływającym niekorzystnie na warunki gruntowe;
- Kontrola prowadzenia zgodnie z programem monitoringu (jeżeli taki jest prowadzony);
- Udział w badaniach geotechnicznych (badania nośności w podłożu wykopu, kontrola wskaźnika zagęszczenia / stopnia zagęszczenia,...).