

MS GEOLOGIA – USŁUGI GEOLOGICZNE**MICHAŁ SULIKOWSKI**

ul. Dworska 38

32-031 Chorowice

e-mail: biuro@msgeologia.plwww.msgeologia.pl

tel. +48 500 042 809

**TEMAT OPRACOWANIA:****OPINIA GEOTECHNICZNA****ZLECENIODAWCA:**

INFRA-JURA Karol Zenderowski
ul. Myszkowska 1; 42-350 Mysłów
NIP 5771931265

OBIEKT / INWESTYCJA:

Przebudowa drogi w miejscowości Ołudza Podrajec na długości około 900 mb w ramach zadania „Przebudowa dróg na terenie Gminy Szczekociny”

LOKALIZACJA:

Ołudza Podrajec, gm. Szczekociny, pow. zawierciański, woj. śląskie

	Imię i nazwisko:	Specjalność	Nr uprawnień :	Podpis:
OPRACOWAŁ:	mgr inż. Michał Sulikowski	GEOLOG	V-1799 VII-1674 XI/60/2011 XII/61/2011	
Chorowice, Październik 2023 r.			EGZ. NR 5	

Nr projektu: 526/1

mgr inż. Michał Sulikowski
GEOLOG
upr. nr V-1799 / nr VII-1674

Spis treści

1. WSTĘP.....	2
2. LOKALIZACJA TERENU BADAŃ.....	2
3. PRZEBIEG BADAŃ.....	2
3.1. Prace geodezyjne.....	2
3.2. Prace polowe.....	3
4. DANE DOTYCZĄCE WŁAŚCIWOŚCI PODŁOŻA BUDOWLANEGO.....	3
4.1. Budowa geologiczna.....	3
4.2. Warunki hydrogeologiczne.....	4
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: 2000
Załącznik nr 3	Profile geotechniczne w skali 1 : 100 + objaśnienia
Załącznik nr 4	Przekrój geotechniczny

1. WSTĘP

Niniejszą opinię geotechniczną opracowano w pracowni MS GEOLOGIA – Usługi geologiczne Michał Sulikowski na zlecenie firmy INFRA-JURA Karol Zenderowski z siedzibą w Mysłowie przy ulicy Myszkowskiej 1.

Celem opracowania jest udokumentowanie warunków geotechnicznych występujących w podłożu projektowej inwestycji pn.: „Przebudowa drogi w miejscowości Ołudza Podrajec na długości około 900 mb w ramach zadania Przebudowa dróg na terenie Gminy Szczekociny”.

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

Podstawą prawną wykonania opinii geotechnicznej 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.).

Dla niniejszej inwestycji przyjęto I kategorię geotechniczną, natomiast warunki gruntowe określono jako proste.

2. LOKALIZACJA TERENU BADAŃ

Planowana do realizacji inwestycja znajduje się w miejscowości Ołudza Podrajec, gm. Szczekociny, pow. zawierciański, woj. śląskie. Lokalizację terenu badań przedstawiono na mapie dokumentacyjnej oraz mapie topograficznej (vide załączniki nr 1 i nr 2).

Powierzchnia terenu badań jest dość płaska o rzędnych niwelacyjnych wahających się w granicach od 276 do 284 m n.p.m.

3. PRZEBIEG BADAŃ

3.1. Prace geodezyjne

W terenie wytyczono trzy (3) otwory badawcze metodą domiarów prostokątnych i współrzędnych GPS, w nawiązaniu do istniejącej sytuacji i naniesiono je na mapę sytuacyjną w skali 1:2000, dostarczoną przez Zleceniodawcę. Lokalizacja oraz głębokość otworów rozpoznawczych została wskazana przez Zleceniodawcę.

W ramach prowadzonych prac dokonano również określenia rzędnych wysokościowych wykonanych otworów.

3.2. Prace polowe

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

- trzy (3) otwory wiertnicze (Załączniki nr 3) do maksymalnej głębokości 3,0 m p.p.t. (łączy metraż wyniósł 9,0 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.

4. DANE DOTYCZĄCE WŁAŚCIWOŚCI PODŁOŻA BUDOWLANEGO

4.1. Budowa geologiczna

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

Wierceniami do maksymalnej głębokości 3,0 m p.p.t. zbadano jedynie stropową partię utworów czwartorzędowych i kredowych stanowiących podłoże gruntowe projektowanego obiektu. Podłoże to reprezentują piaski wodnolodowcowe, gliny zwałowe oraz zwietrzeliny kamianiste wieku kredowego. W przypowierzchniowej strefie podłoża gruntowego zalega warstwa holocenów budowlanych nasypów antropogenicznych (Q_{hn}).

W skład holocenu wchodzi:

grunty antropogeniczne (Q_{hn}) - w przypadku otworów wykonanych w rejonie istniejącej drogi stwierdzono najczęściej niespoiste nasypy budowlane, które w składzie zawierają głównie piasek i tłuczeń/kruszywo. Do warstwy nasypów zaliczono przypowierzchniową warstwę mieszanki mineralno-bitumicznej o grubości 8-9 cm. Miąższość nasypów wynosi 0,3-0,4 m. Wszystkie

przewiercone nasypy antropogeniczne zostały naniesione na profile otworów wiertniczych (vide załącznik nr 3).

W skład plejstocenu wchodzi:

osady piaszczyste (Qpfg) – zalegają bezpośrednio pod warstwą gruntów antropogenicznych. Pod względem wykształcenia litologicznego seria osadów piaszczystych zbudowana jest z piasków drobnych. Piaski drobne charakteryzują się średnią przepuszczalnością (orientacyjne wartości współczynnika filtracji k dla tych gruntów wahają się w granicach $10^{-4} - 10^{-5}$ m/s).

gliny zwałowe (Qpg) – zostały stwierdzone bezpośrednio pod warstwą gruntów niespoistych. Pod względem wykształcenia litostratygraficznego gliny zwałowe są reprezentowane przez gliny piaszczyste oraz pyły piaszczyste. Pod względem właściwości filtracyjnych pyły piaszczyste charakteryzują się słabą przepuszczalnością o orientacyjnych wartościach współczynnika filtracji $k=10^{-6} - 10^{-5}$ m/s, gliny piaszczyste należą do bardzo słabo przepuszczalnych (orientacyjne wartości współczynnika filtracji k wynoszą około $k=10^{-8}-10^{-6}$ m/s).

Utwory reprezentujące kredę:

zwietrzeliny starszego podłoża (Cr) – stwierdzone w otworze nr 1. Litologicznie stanowią je utwory wykształcone jako zwietrzeliny kamieniste w swym składzie zawierające piaski gliniaste i rumosze. Ku dołowi zwietrzeliny te przechodzą w zwietrzeliny kamieniste lub spękaną skałę. Lokalnie w rejonie okruchów i bloków skalnych występuje niewielka ilość lepiszcza gliniastego zanikającego wraz z głębokością. Zaznaczyć należy, że granica przejścia gruntów kamienistych w skaliste jest orientacyjna, gdyż przejście to jest płynne, nieostre, a ponadto wyciągany rozdrobniony urobek wiertniczy nie pozwala na jednoznaczne ścisłe określenie tej głębokości.

Klasyfikacji właściwości filtracyjnych gruntów występujących w podłożu dokonano w oparciu o Tabelę 2.1 klasyfikacji Witczak S., Adamczyk A., 1994, 1995 - *Katalog wybranych fizycznych i chemicznych wskaźników zanieczyszczeń wód podziemnych i metod ich oznaczania*. Biblioteka Monitoringu Środowiska Wyd. PIOŚ, Warszawa, Tom I.

4.2. Warunki hydrogeologiczne

W trakcie wykonywania robót wiertniczych we wrześniu 2023 r. na omawianym terenie nie stwierdzono występowania swobodnego zwierciadła wód gruntowych. W otworze nr 3 na głębokości 1,4 m p.p.t. odnotowano występowanie intensywnych sączeń wód gruntowych.

4.3. Charakterystyka wydzielonych warstw geotechnicznych

Zbadane podłoże gruntowe podzielono na warstwy geotechniczne na podstawie zasadniczych odmienności litologiczno-facjalnych (kryteria geologiczne), badań makroskopowych, badań laboratoryjnych i badań terenowych 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 ścisłości pierwotnej (*Tabela nr 1*).

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

Jako cechę wyróżniającą dla gruntów spoistych przyjęto stopień plastyczności I_L , a dla gruntów niespoistych – stopień zagęszczenia I_p .

Charakterystyka wydzielonych warstw geotechnicznych przedstawia się następująco:

- **Warstwa nr I** – złożona z piaszczysto-kamienistych nasypów budowlanych stanowiących konstrukcję istniejących dróg. Na podstawie wykonanych robót terenowych uznano, że piaszczyste nasypy budowlane 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. Wg *katalogu typowych konstrukcji nawierzchni jezdni przeznaczonych do ruchu bardzo lekkiego oraz innych części dróg* (Warszawa 2022) są to grunty niewysadzinowe zaliczane do grupy nośności podłoża nawierzchni – **G1** w każdych warunkach wodnych.
- **Warstwa nr II – plejstocénskie osady piaszczyste** - zalegają bezpośrednio pod warstwą gruntów antropogenicznych. Piaski drobne wilgotne i mokre, średniozagęszczone o obliczonej charakterystycznej wartości stopnia zagęszczenia $I_p^{(n)} = 0,45$ **wydzielono jako II warstwę geotechniczną**. Grunty te traktowane są jako nośne o korzystnych parametrach geotechnicznych. Wg *katalogu typowych konstrukcji nawierzchni jezdni przeznaczonych do ruchu bardzo lekkiego oraz innych części dróg* (Warszawa 2022) są to grunty niewysadzinowe zaliczane do grupy nośności podłoża nawierzchni – **G1** w każdych warunkach wodnych.

- **Warstwa nr III – plejstocénskie gliny zwałowe** - na zespół glin zwałowych składają się spoiste rodzime grunty mineralne (od gruntów mało spoistych przez średnio spoiste do zwięzły spoistych). W obrębie zbadanego terenu seria glin zwałowych litologicznie jest różnorodna. Zawiera gliny piaszczyste, a także pyły piaszczyste. Wg *katalogu typowych konstrukcji nawierzchni jezdni przeznaczonych do ruchu bardzo lekkiego oraz innych części dróg* (Warszawa, 2022) są to grunty bardzo wysadzinowe zaliczane do grupy nośności podłoża nawierzchni – **G4** w każdych warunkach wodnych. W obrębie III serii geotechnicznej wydzielono następujące warstwy:
 - **Warstwa IIIA** – zbudowana z glin piaszczystych wilgotnych występujących w stanie plastycznym o charakterystycznej wartości stopnia plastyczności $I_L^{(n)} = 0,45$. Grunty te cechują się obniżonymi parametrami geotechnicznymi.
 - **Warstwa IIIB** – zbudowana z pyłów piaszczystych, glin piaszczystych mało wilgotnych występujących w stanie twardoplastycznym o określonej na podstawie badań laboratoryjnych, badań terenowych charakterystycznej wartości stopnia plastyczności $I_L^{(n)} = 0,20$. Grunty te traktowane są jako nośne o korzystnych parametrach geotechnicznych.
- **Warstwa nr IV – utwory kredowe (Cr)**. Grunty wietrzeliskowe kamieniste w różnym stopniu zaglinione, reprezentowane przez okruchy wapieni przechodzące w wietrzeliny kamieniste na pograniczu skały miękkiej. Przy ocenie nośności tego typu otworów oparto się na literaturze fachowej - Z. Wiłun „Zarys geotechniki” Wydawnictwa Komunikacji i Łączności Sp. z o.o. Warszawa 2007r. Dla skał miękkich wapiennych niespękanych przyjęto jedną wartość naprężeń dopuszczalnych skał - $k_{ns} = 20,0 \text{ kG/cm}^2$ tj. ca 1961,3 kPa (tabela nr 12.2).

5. WNIOSKI

1. Podłoże gruntowe terenu badań do głębokości 3,0 m p.p.t. charakteryzują proste warunki gruntowo-wodne.
2. Dla niniejszej inwestycji przyjęto I kategorię geotechniczną.
3. Wierceniami do maksymalnej głębokości 3,0 m p.p.t. zbadano partię utworów czwartorzędowych stanowiących podłoże gruntowe projektowanego obiektu oraz lokalnie stwierdzonych kredowych utworów skalistych. Podłoże to reprezentują:

- grunty holocenijskie – nasypy antropogeniczne (Qhn),
 - grunty plejstocenijskie – osady piaszczyste (Qpfg) oraz gliny zwałowe (Qpg).
 - utwory kredowe – zwiątrzeliny starszego podłoża (Cr).
4. Zbadane grunty zostały ujęte w cztery warstwy geotechniczne, dla których wyznaczono charakterystyczne wartości parametrów geotechnicznych, które winny stać się podstawą do obliczeń statycznych przy projektowaniu (*Tabela nr 1*).
5. Osady spoiste w stanie plastycznym warstwy IIIA zalicza się do utworów o obniżonej nośności. Należy je w całości usunąć z podłoża projektowanej inwestycji i zastąpić materiałem klastycznym o odpowiedniej granulacji.
6. Średnia głębokość przemarzania gruntów, na rozpatrywanym terenie, wynosi około $H_z = 1,00$ m p.p.t.
7. W trakcie wykonywania robót wiertniczych we wrześniu 2023 r. na omawianym terenie nie stwierdzono występowania swobodnego zwierciadła wód gruntowych.
8. W otworze nr 3 na głębokości 1,4 m p.p.t. stwierdzono występowanie intensywnych sączeń wód gruntowych.
9. Przy posadowieniu projektowanego obiektu w gruntach spoistych warstwy III, 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. Rozmoczone i rozluźnione partie gruntu z podłoża budowlanego należy usunąć i zastąpić podsypką piaszczysto-żwirową. Dodatkowo w przypadku pojawienia się wody w wykopie należy ją odprowadzić drenażem opaskowym do studzienki chłonnej i z niej ją odpompować. Roboty ziemne (wykopy) zaleca się wykonywać w okresie możliwie suchym, bezdeszczowym.
10. W trakcie wykonywania robót zaleca się prowadzenie monitoringu obiektu. Realizacja poszczególnych prac budowlanych, związanych z wykonywaniem budowli w podłożu gruntowym, wiąże się z koniecznością przeprowadzenia stosownych odbiorów podłoża gruntowego. Zaleca się, aby odbiór robót związanych z realizacją posadowienia obiektu odbył się przy udziale projektantów odpowiednich branż oraz uprawnionego geologa.
11. O ostatecznym sposobie, rodzaju i głębokości posadowienia obiektów zadecyduje projektant.

12. Przy wykonywaniu wykopów należy przewidzieć konieczne środki zabezpieczające podłoże rodzime. Z uwagi na to, że w podłożu można napotkać piaski gliniaste, gliny czyli grunty wysadzinowe wrażliwe na przemarzanie i rozmakania przy równoczesnym drastycznym obniżeniu swoich parametrów geotechnicznych, proponuje się, aby wszelkie prace ziemne prowadzone były w okresie możliwie suchym, bez opadów atmosferycznych, z pominięciem okresu zimowego.

13. Ze względu na punktowy zakres rozpoznania geotechnicznego zaznacza się, że pomiędzy wykonanymi otworami istnieje możliwość na występowania wychodni litego podłoża skalnego częściej niż to wykazano w opracowaniu.

14. W trakcie prowadzenia robót ziemnych należy ściśle stosować się do postanowień normy PN-B-06050 ze stycznia 1999 r. „Geotechnika. Roboty ziemne. Wymagania ogólne.” oraz przepisów p. 2.4 normy PN-81/B-03020 „Grunty budowlane. Posadowienie bezpośrednie budowli. Obliczenia statyczne i projektowanie”.

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]. J. E. Mojski – Ziemie polskie w czwartorzędzie. Zarys morfogenezy – Państwowy Instytut Geologiczny, Warszawa 2005 r.

[3]. – PN – EN 1997-1: Eurokod 7. Projektowanie geotechniczne. Część 1: Zasady ogólne.

[4]. – PN – EN 1997-2: Eurokod 7. Projektowanie geotechniczne. Część 2: Rozpoznanie i badanie podłoża gruntowego.

[5]. „Zarys geotechniki” - Z. Wiłun. Wydawnictwa Komunikacji i Łączności Sp. z o.o., Warszawa 2007.

[6]. PN-B-04452/2002. Geotechnika badania polowe.

[7]. PN-B-06050. Geotechnika. Oznaczanie powierzchni właściwej gleby. Wymagania ogólne.

[8]. „Hydrogeologia ogólna” - Z. Pazdro, Wydawnictwa Geologiczne, Warszawa 1977.

- [9]. „Projektowanie Geotechniczne według Eurokodu 7. Poradnik” – L. Wysokiński, W. Kotlicki, T. Godlewski. Instytut Techniki Budowlanej. Warszawa 2011.
- [10]. PN-EN ISO 22475-1:2006 Rozpoznanie i badania geotechniczne – pobieranie próbek metodą wiercenia i odkrywek oraz pomiary wód gruntowych – Część 1: Techniczne zasady wykonania
- [11]. Katalog typowych konstrukcji nawierzchni jezdni przeznaczonych do ruchu bardzo lekkiego oraz innych części dróg. Ministerstwo Infrastruktury, Departament Dróg Publicznych, Warszawa 2022 r.

Tabela nr 1

Charakterystyczne wartości parametrów geotechnicznych

Stratygrafia i geneza	Nr warstwy geotechnicznej	Rodzaj gruntu	Stan gruntu		Wilgotność naturalna [%]	Gęstość objętościowa [t/m ³]	Kąt tarcia wewnętrznego [°]	Spójność [kPa]	Moduły		Grupa nośności podłoża nawierzchni	
			Stopień zagęszczenia	Stopień plastyczności					pierwotnego odkształcenia [MPa]	edomet-ryczny ścisłościwości pierwotnej [MPa]		
			I _p ⁽ⁿ⁾	I _L ⁽ⁿ⁾	w _n ⁽ⁿ⁾	ρ ⁽ⁿ⁾	Φ _d ⁽ⁿ⁾	c _u ⁽ⁿ⁾	E ₀ ⁽ⁿ⁾	M ₀ ⁽ⁿ⁾	Gi	
Qhn	I	nB	Przyjęto, że nasypy budowlane występują w stanie średniozagęszczonym o I _p ⁽ⁿ⁾ = 0,50									
Qpfg	II	Pd	0,45*	-	w-16 m-24	w-1,75 m-1,90	30,20	-	42,08	56,36	G1	
Qpg	IIIA	Gp	-	0,45	17	2,10	13,60	23,23	16,24	21,37	G4	
	IIIB	Gp, IIp	-	0,20	12	2,20	18,30	31,54	28,07	36,93	G4	
Cr	IV	KR/SM	Parametry mechaniczne dla wietrzeliiny kamienistej wg literatury - Z. Witun - Dla skał miękkich wapiennych niespękanych przyjęto jedną wartość naprężeń dopuszczalnych skał - k _{ns} = 20,0 kg/cm ² tj. ca 1961,3 kPa (tabela nr 12.2).									



Opracował:
mgr inż. Michał Sulikowski



Objaśnienia:



- lokalizacja terenu badań

WYKONAWCA:



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

TYTUŁ:

MAPA TOPOGRAFICZNA W SKALI 1: 25 000

DATA: X 2023 r.

IMIĘ I NAZWISKO

PODPIS

NR ZAŁ.

WYKONAŁ:



MGR. INŻ. MICHAŁ SULIKOWSKI

Sulikowski

1



OBJAŚNIENIA:

-  1/3.0 - numer otworu geotechnicznego / głębokość (m p.p.t.)
181.2 - rzędna otworu w m n.p.m.
 1-1' - linia przekroju geotechnicznego, numer

WYKONAWCA:



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

TYTUŁ:

MAPA DOKUMENTACYJNA W SKALI 1: 2 000

DATA: X 2023 r.

IMIĘ I NAZWISKO

PODPIS

NR ZAŁ.

WYKONAŁ:

MGR. INŻ. MICHAŁ SULIKOWSKI



2





OBJAŚNIENIA DO PROFILI OTWORÓW WIERTNICZYCH

Oznaczenie stratygrafii		
Qhn	nasypy atropogeniczne	czwartorzęd
Qpfg	osady piaszczyste	
Qpg	gliny zwałowe	
Cr	Margle z glaukonitami	kreda

Objaśnienie skrótów nazw gruntów			
H	humus	P π	piasek pylasty
nN	nasyp niebudowlany	Gp	głina piaszczysta
nB	nasyp budowlany	G π	głina pylasta
Ko	otoczaki, głaziki	IIp	pył piaszczysty
Pg	piasek gliniasty	II	pył
Ż	żwir	SM	skała miękka
Ps	piasek średni	KR	rumosz
Pd	piasek drobny	KRG	rumosz gliniasty

Informacje dodatkowe			
+	domieszki	IIIA	numer warstwy geotechnicznej
//	wkładki, przewarstwienia	G1	grupa nośności podłoża
/	pogranicze innego gruntu	cz	czarny
c	ciemny	ż	żółty
j	jasny	sz	szary
-----	granica geotechniczna	br	brązowy
z	zielony	b	biały

pzw	grunt półzwarty
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.)
	sączenia wody gruntowej (m.p.p.t.)

Zleceniodawca:	INFRA-JURA Karol Zenderowski ul. Myszkowska 1; 42-350 Mysłów	Opracował:
OPINIA GEOTECHNICZNA		mgr inż. Michał Sulikowski
		Data:
		Październik 2023 r.



KARTA OTWORU GEOTECHNICZNEGO

Profil numer 1

Zał.Nr: 3

Wiertnica: WSG-160

X: 7411013.10

Y: 5604924.48

Miejscowość: Oludza

Gmina: Szczekociny (gmina miejsko-wiejska)

Powiat: zawierciański

Województwo: śląskie

Obiekt: droga

Zleceńodawca: INFRA-JURA

Wiercenie: MS GEOLOGIA

Dozór geol.: mgr inż. Michał Sulikowski

System wiercenia: mechaniczne

Rzędna: 283.60 m n.p.m. Głębokość: 3.00 m

Skala 1 : 100

Głębokość z wierciadła wody [m p.p.t]	Stratygrafia	Skala [m]	Profil	Przebieg [m]	Opis Litologiczny	Symbol gruntu	Warstwa geotechniczna	Wilgotność	Stan gruntu	IL	ID
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12
	Czwartorzęd	1.0		0.09	Mieszanka bit., czarna Rumosz wapienny, jasnoszary	asf.	I	s			
	Kreda	2.0				KR(wapieni)	IV	mw	szg		
	Czwartorzęd	3.0		3.00							

Profil numer 2 Rzędna: 278.30 m n.p.m. X:7411275.87 Y:5604882.29

	Czwartorzęd	0.09		0.09	Mieszanka bit., czarna Nasyp budowlany, szary	asf. NB(kruszywo)	I				0.50
	Czwartorzęd	1.0		0.30	Pasek drobny, szary	Pd	II	w	szg		0.45
		2.0		1.40	Gлина piaszczysta, szara	Gp	IIIA			0.45	
		3.0		1.80	Gлина piaszczysta+wapień, brązowo-szara	Gp+okr. skał	IIIB	mw	tpl	0.20	
				3.00							

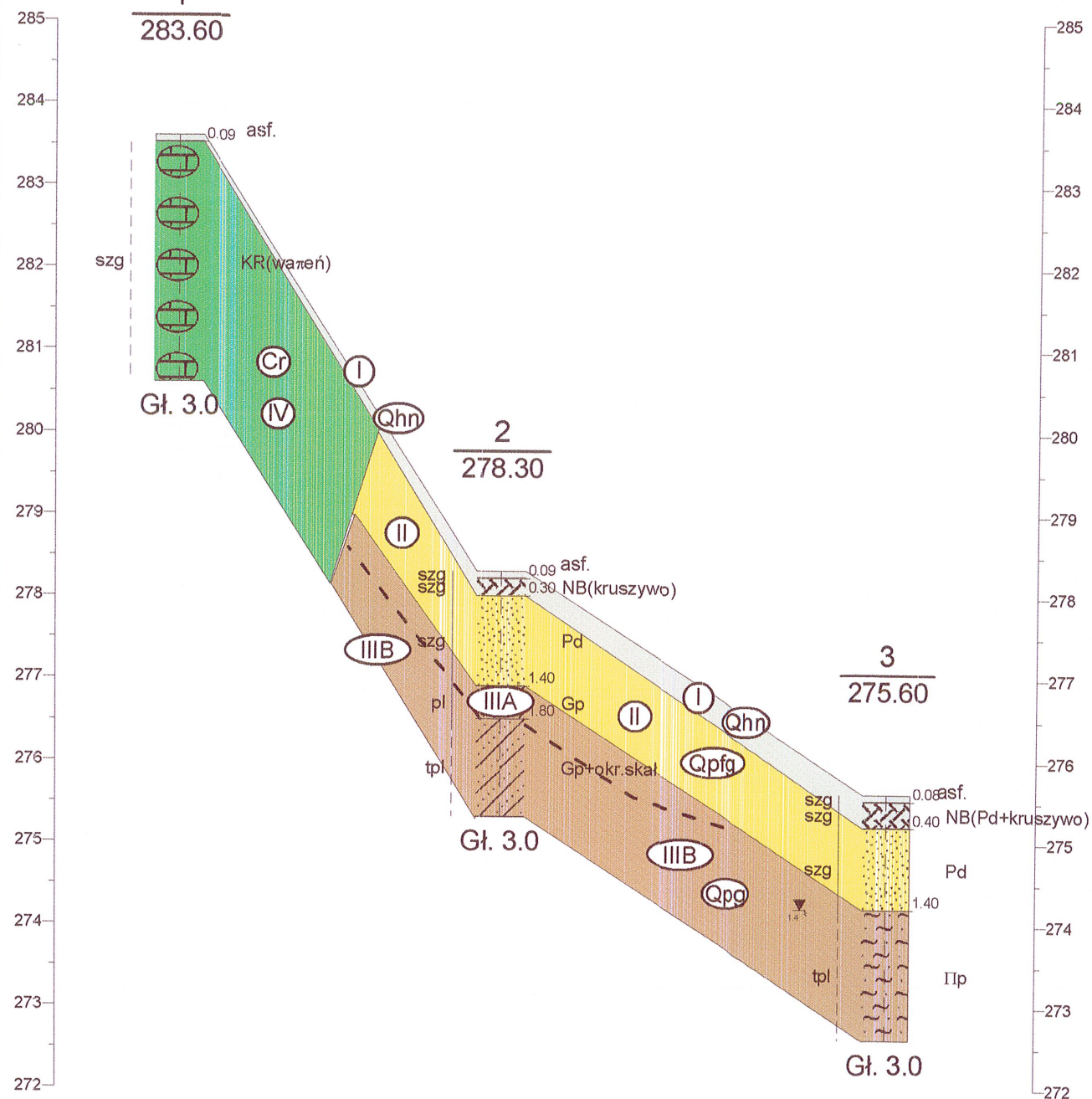
Profil numer 3 Rzędna: 275.60 m n.p.m. X:7411594.62 Y:5604828.88

	Czwartorzęd	0.08		0.08	Mieszanka bit., czarna Nasyp budowlany, szary	asf. NB(Pd+kruszywo)		w			0.50
	Czwartorzęd	1.0		0.40	Pasek drobny, szary	Pd		w/m	szg		0.45
		2.0		1.40	Pył piaszczysty, szary	Plp		mw/w	tpl	0.25	
		3.0		3.00							

m n.p.m.

1
283.60

m n.p.m.



MS GEOLOGIA ul. Dworska 38; 32-031 Chorowice				Zał.Nr 4
	Data	Nazwisko	Podpis	Skala
Opracował	10-2023	Sulikowski	<i>Sulikowski</i>	1: 5000 75
Weryfikował				

Przekrój geotechniczny I-I'