

PT Geolog Piotr Tomaszewski,
ul. G. Narutowicza 19, 62-060 Stęszew

Treść opracowania:	Dokumentacja badań podłoża gruntowego wraz z Opinią geotechniczną dla określenia warunków gruntowo-wodnych <i>Budowa sieci wodociągowej i kanalizacji sanitarnej w rejonie ul. Stawowej w Lesznie</i>		
Zleceniodawca:	Miejskie Przedsiębiorstwo Wodociągów i Kanalizacji Sp. z o.o. ul. Lipowa 76A, 64-100 Leszno		
Lokalizacja:	Ulica: Stawowa Miejscowość: Leszno Powiat: leszczyński Województwo: wielkopolskie		
Opracował:	Imię i nazwisko	Data	Podpis
	mgr Piotr Tomaszewski upr. geol. VII-1633	16.03.2020 r.	
	mgr Anna Popiela	16.03.2020 r.	

18/GT/20

Stęszew, marzec 2020 r.

Spis treści

1.	Wstęp.....	2
1.1.	Przedmiot i cel opracowania	2
1.2.	Podstawa formalno-prawna	2
1.3.	Podstawa merytoryczna.....	2
2.	Zestawienie wykonanych prac i metod badawczych	3
3.	Teren badań	4
3.1.	Lokalizacja	4
3.2.	Geomorfologia	4
4.	Charakterystyka środowiska gruntowo – wodnego	4
4.1.	Budowa geologiczna.....	4
4.2.	Warunki hydrogeologiczne.....	5
5.	Warunki geotechniczne	5
6.	Zalecenia	6
7.	Uwagi końcowe	7
8.	OPINIA GEOTECHNICZNA	8

Załączniki:

- 1. Mapa dokumentacyjna w skali 1:500
- 2. Objasnienia znaków i symboli
- 3₁₋₂. Przekroje geotechniczne
- 4₁₋₄. Karty otworów geotechnicznych
- 5₁₋₂. Karty sondowania dynamicznego DPL
- 6. Tabela parametrów geotechnicznych
- 7. Wyniki analizy sitowej gruntu
- 8. Wyniki analizy chemicznej wody gruntowej

1. Wstęp

1.1. Przedmiot i cel opracowania

Przedmiotem opracowania jest *Dokumentacja badań podłoża gruntowego wraz z Opinią geotechniczną określającą warunki gruntowo – wodne dla budowy sieci wodociągowej i kanalizacji sanitarnej w rejonie ul. Stawowej w Lesznie.*

Celem opracowania jest określenie warunków gruntowo-wodnych występujących w podłożu projektowanej inwestycji, w tym określenie parametrów fizyczno-mechanicznych gruntów.

1.2. Podstawa formalno-prawna

Dokumentacja została opracowana na podstawie następujących aktów prawnych:

- Ustawa „Prawo budowlane” z dn. 07.07.1994 r. (Dz. U. Nr 156 poz. 1118 z późniejszymi zmianami) art. 34 ust. 3 pkt. 4;
- Ustawa „Prawo geologiczne i górnicze” z dn. 09.06.2011 r. (Dz. U. z 2019 r., poz. 868 z późn. zm.) art. 3 ust. 7;
- Rozporządzenie MTBiGM w sprawie ustalania geotechnicznych warunków posadawiania obiektów budowlanych, z dnia 25 kwietnia 2012 roku (Dz. U. z 2012 roku, poz. 463);

Podstawę formalno-prawną do sporządzenia Dokumentacji stanowi zlecenie prac przez Miejskie Przedsiębiorstwo Wodociągów i Kanalizacji Sp. z o.o., ul. Lipowa 76A, 64-100 Leszno.

1.3. Podstawa merytoryczna

Opracowując niniejszą Dokumentację, wykorzystano:

- a) Mapę sytuacyjną w skali 1:500;
- b) J. Kondracki „Geografia regionalna Polski” PWN, Warszawa, 2001;
- c) PN-B-02479:1998. Geotechnika. Dokumentowanie geotechniczne. Zasady ogólne;
- d) PN-86/B-02480. Grunty budowlane. Określenia, symbole, podział i opis gruntów;
- e) PN-B-02481:1998. Geotechnika. Terminologia podstawowa, symbole literowe i jednostki miar;
- f) PN-B-04452:2002. Geotechnika. Badania polowe;
- g) PN-B-04481:1988. Grunty budowlane. Badania próbek gruntu.
- h) PN-81/B-03020. Grunty budowlane. Posadowienie bezpośrednie budowli. Obliczenia statyczne i projektowanie.

- i) PN-B-06050:1999. Geotechnika. Roboty ziemne. Wymagania ogólne.
- j) Polska Norma PN-EN 1997 – 1 „Eurokod 7. Projektowanie geotechniczne. Część 1: Zasady ogólne;
- k) Polska Norma PN-EN 1997 – 2 „Eurokod 7. Projektowanie geotechniczne. Część 2: Rozpoznanie i badanie podłoża gruntowego.

2. Zestawienie wykonanych prac i metod badawczych

Roboty terenowe, tj. ilość, lokalizację oraz głębokość punktów badawczych, ustalono ze Zleceniodawcą. Badania polowe wykonano w dniu 18 lutego 2020 r.. W celu udokumentowania warunków gruntowo-wodnych podłoża, przeprowadzono i wykonano:

- Wizję lokalną terenu.
- 4 otwory wiertnicze do gł. 3,0 m p.p.t., łącznie 12,0 mb. Lokalizację wierceń wytyczono metodą domiarów prostokątnych, w nawiązaniu do punktów stałych, zgodnych z mapą w skali 1:500 oraz możliwości realizacji w warunkach terenowych.
- 2 lekkie sondowanie dynamiczne (DPL) do gł. 3,0 m p.p.t., łącznie 6,0 mb.
- Niwelację techniczną punktów badawczych.
- Pomiar głębokości poziomu wody gruntowej.
- Po zakończeniu prac terenowych, wykonane otwory badawcze zlikwidowano wydobyтым urobkiem, zgodnie z kolejnością przewiercanych warstw podłoża gruntowego.
- Badania makroskopowe próbek gruntu pobranych z każdej warstwy geotechnicznej, zgodnie z PN-88/B-04481.
- Analizę uzyskanych wyników badań geotechnicznych, zgodnie z normą PN-B-02479:1998.
- Określono wartości parametrów geotechnicznych zgodnie z PN-81/B-03020.
- Mapę dokumentacyjną z lokalizacją punktów badawczych i liniami przekrojów geotechnicznych (zał. nr 1).
- Przekroje geotechniczne (zał. nr 3).
- Karty otworów geotechnicznych przedstawiające profile litologiczne (zał. nr 4).
- Wykresy lekkiego sondowania dynamicznego (zał. nr 5).
- Tabelę wartości parametrów geotechnicznych (zał. nr 6).

- Analizę sitową próbki gruntu (zał. nr 7).
- Analizę chemiczną wody gruntowej na agresywność w stosunku do konstrukcji betonowych i stalowych.

3. Teren badań

3.1. Lokalizacja

Obszar badań mieści się w rejonie ulicy Stawowej w miejscowości Leszno, w powiecie leszczyńskim, w województwie wielkopolskim.

3.2. Geomorfologia

Zgodnie z regionalizacją fizycznogeograficzną Polski, według J. Kondrackiego (2001 rok), przedmiotowy teren leży na Nizinie Południowowielkopolskiej (318.1), w obrębie mezoregionu Wysoczyzna Leszczyńska (318.11).

4. Charakterystyka środowiska gruntowo – wodnego

4.1. Budowa geologiczna

Budowę geologiczną przedmiotowego terenu rozpoznano na podstawie 4 mało-średnicowych odwiertów geotechnicznych wykonanych do głębokości 3,0 m p.p.t..

Na przedmiotowym obszarze, na którym wykonano badania geotechniczne, podłoże gruntowe zbudowane jest z utworów czwartorzędowych – holocenijskich i plejstocenijskich.

Holocen

Powierzchniową warstwę tworzą nasypy niekontrolowane zbudowane z mieszaniny: gruntów gliniastych i piaszczystych, piasku drobnego próchniczego, gruzu ceglano-betonowego i żużla; o miąższości 0,70 ÷ 1,60 m. W otworach nr 1÷3 bezpośredni pod nasypami nawiercono grunty organiczne wykształcone w postaci piasków drobnych próchniczych lokalnie z domieszką torfu, sięgające do głębokości 1,2 ÷ 2,1 m p.p.t..

Plejstocen

Głębiej nawiercono grunty wodnolodowcowe niespoiste w postaci piasków drobnych i piasków średnich oraz grunty zastoiskowe spoiste w postaci piasków gliniastych.

4.2. Warunki hydrogeologiczne

W trakcie badań podłoża w lutym 2020 roku, nawiercono wodę gruntową w formie zwierciadła napiętego i swobodnego, które stabilizowało się na głębokości $1,40 \div 2,20$ m p.p.t., tj. na rzędnej wysokościowej $98,32 \div 98,68$ m n.p.m..

Poziom zwierciadła wód gruntowych jest związany z wahaniami sezonowymi, uzależnionymi od intensywności opadów atmosferycznych i występowania zimowo-wiosennych roztopów. Podczas trwania w/w okresów, lustro wody gruntowej może występować wyżej o około 0,5 m.

Z otworu nr 2 pobrano próbkę wody gruntowej w celu oceny agresywności względem konstrukcji betonowych i stalowych. Z analizy chemicznej wynika, że jest to woda bardzo twarda, o przeciętnej utlenialności nadmanganianowej, zawierająca znaczne ilości azotu amonowego, nie zawierająca agresywnego dwutlenku węgla, o odczynie lekko zasadowym, o przeciętnej zawartości chlorków i siarczanów, o bardzo wysokiej zasadowości ogólnej, zażelaziona i zamanganiona, nie wykazująca agresywności węglanowej, magnezowej, amonowej, kwasowej ani siarczanowej. Nawiercona woda gruntowa jest środowiskiem nieagresywnym względem konstrukcji betonowych i stalowych (XA0).

Określono współczynnik filtracji dla piasków drobnych (Pd) $k_{10} = 5,3$ [m/dobę].

5. Warunki geotechniczne

Charakterystyki geotechnicznej podłoża gruntowego dokonano na podstawie badań terenowych oraz prac kameralnych w oparciu o normy PN-86/B-02480, PN-B-04481:1988 i PN-B-04452:2002. Parametry wiodące, tj. stopień zagęszczenia (I_D) i stopień plastyczności (I_L), określono na podstawie analizy wyników sondowania dynamicznego i badań laboratoryjnych makroskopowych. Pozostałe cechy fizyko – mechaniczne gruntów (gęstość objętościową ρ , kohezję c_u , kąt tarcia wewnętrznego ϕ_u , moduł pierwotnego odkształcenia E_0 oraz edometryczny moduł ścisłości pierwotnej M_0) ustalono metodą B z tabel i wykresów zależności podanych w normie PN-81/B-03020.

Grunty podłoża z pominięciem warstwy nasypów niekontrolowanych (nN) zbudowanych z mieszaniny: gruntów gliniastych i piaszczystych, piasku drobnego próchniczego (PdH), gruzu ceglano-betonowego (C+B) i żużla (ŻI); ujęto w trzy pakiety.

PAKIET O – grunty organiczne – facji bagiennej

- Warstwa O - piaski drobne próchnicze (PdH) lokalnie z domieszką torfu (PdH+T), mokre, w stanie luźnym o uogólnionym stopniu zagęszczenia $I_D = 0,33$.

PAKIET I – grunty mineralne niespoiste – wodnolodowcowe

- Warstwa IA - piaski drobne (Pd) i piaski drobne przewarstwione piaskiem średnim (Pd//Ps), wilgotne i nawodnione, w stanie luźnym o uogólnionym stopniu zagęszczenia $I_D = 0,33$; współczynnik filtracji $k_{10} = 5,3$ [m/d];
- Warstwa IB - piaski drobne (Pd), nawodnione, w stanie średnio zagęszczonym o uogólnionym stopniu zagęszczenia $I_D = 0,56$; wsp. filtracji $k_{10} = 5,3$ [m/d];
- Warstwa IC - piaski średnie przewarstwione piaskiem drobnym (Ps//Pd), nawodnione, w stanie średnio zagęszczonym o uogólnionym stopniu zagęszczenia $I_D = 0,63$; współczynnik filtracji $k_{10} = 10 \div 25$ [m/d].

PAKIET II – grunty mineralne mało spoiste – zastoiskowe, o symbolu konsolidacji „C”

- Warstwa II - piaski gliniaste (Pg), wilgotne, w stanie twardoplastycznym ($I_L = 0,25$); współczynnik filtracji $k_{10} = 10^{-2} \div 1$ [m/d].

Uśrednione wartości charakterystyczne i obliczeniowe parametrów geotechnicznych zestawiono w tabeli (załącznik nr 6). Dla wyznaczenia wartości parametrów obliczeniowych (wg PN-81-B-03020) przyjęto współczynnik materiałowy $\gamma_m = 0,9$ lub $1,1$.

Przestrzenny rozkład warstw geotechnicznych przedstawiono na przekrojach geotechnicznych oraz na kartach otworów (załącznik nr 3 i 4).

6. Zalecenia

- Podczas projektowania sieci, należy zachować granicę przemarzania gruntów, tj. $\sim 0,80$ m p.p.t..
- W przypadku wystąpienia wody gruntowej w wykopie, na czas robót ziemnych należy obniżyć zwierciadło wody np. przy użyciu igłofiltrów.

- W przypadku, gdy na rzędnej ułożenia sieci będą występowały grunty organiczne słabonośne (PdH - warstwa O), to należy wykonać podbudowę z gruntów niespoistych (pospółka, żwir).
- Wykopy pod sieć należy zasypać gruntem mineralnym piaszczystym (piasek drobny, pospółka).
- Zasypkę należy zagęszczać warstwami grubości 30 cm zagęszczarką płytową lub stopową do wartości wskaźnika zagęszczenia $I_s \geq 0,97$.
- Wykopy zaleca się wykonać w porze suchej (maj – sierpień), kiedy poziom wody gruntowej jest najniższy.
- Roboty ziemne powinny przebiegać zgodnie z PN-B-06050:1999 i PN-B-10736:1999.
- Do obliczeń statycznych należy przyjąć obliczeniowe wartości parametrów geotechnicznych (zał. nr 6).

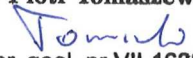
7. Uwagi końcowe

- Rozpoznanie warunków gruntowo-wodnych oraz parametrów geotechnicznych podłoża ma charakter punktowy. Dokładne określenie rodzaju i stanu gruntu oraz przelotu warstw dotyczy wyłącznie miejsc wykonania otworów.
- Dokładność określenia przelotu poszczególnych warstw geotechnicznych dla wierceń wynosi +/- 0,1 m i wynika z techniki wykonywanych badań oraz dokładności urządzeń pomiarowych.
- Układ i miąższość warstw geotechnicznych są interpolowane pomiędzy profilami odwiertów, roboty ziemne należy zatem prowadzić pod stałą kontrolą, w celu bieżącej weryfikacji warunków gruntowo - wodnych z założeniami projektowymi.
- W przypadku stwierdzenia podczas budowy gorszych warunków gruntowo-wodnych, niż określone w niniejszej Dokumentacji, należy niezwłocznie zawiadomić Projektanta oraz Geotechnika w celu określenia dalszego sposobu realizacji robót ziemnych.

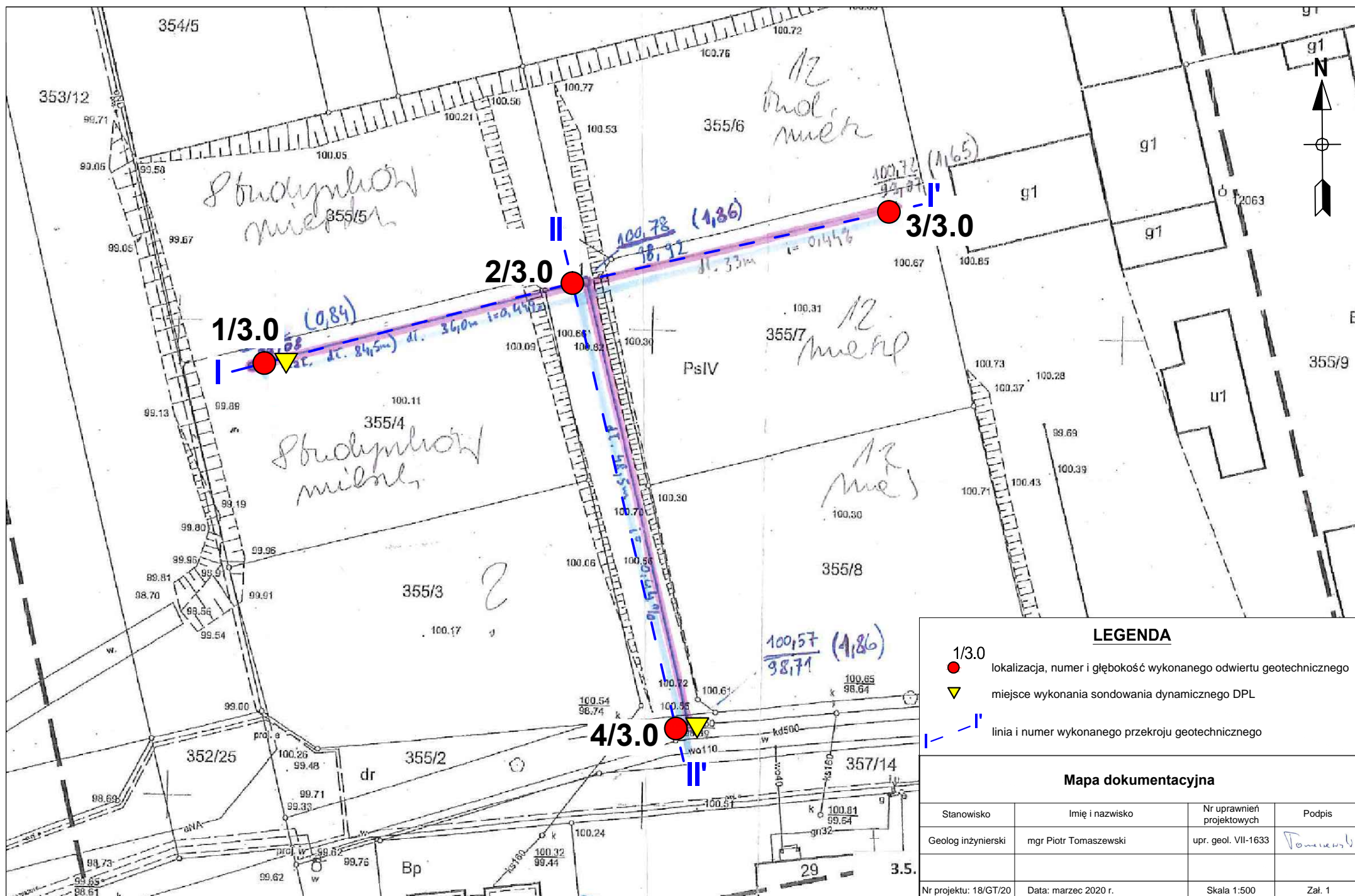
8. OPINIA GEOTECHNICZNA

- Wykonane badania wykazały, że podłoże gruntowe badanego terenu, zbudowane jest ze spoczywających pod warstwą nasypów niekontrolowanych i gruntów organicznych, osadów zastoiskowych i wodnolodowcowych.
- W podłożu zalegają grunty niespoiste w stanie luźnym i średnio zagęszczonym ($I_D = 0,33 \div 0,63$) oraz grunty spoiste w stanie twardoplastycznym ($I_L = 0,25$).
- W trakcie badań podłoża w lutym 2020 r., nawiercono wodę gruntową w formie zwierciadła napiętego i swobodnego, które stabilizowało się na głębokości $1,40 \div 2,20$ m p.p.t., tj. na rzędnej wysokościowej $98,32 \div 98,68$ m n.p.m..
- Poziom zwierciadła wód gruntowych jest związany z wahaniami sezonowymi, uzależnionymi od intensywności opadów atmosferycznych i występowania zimowo-wiosennych roztopów. Podczas trwania w/w okresów, lustro wody gruntowej może występować wyżej o około 0,5 m.
- Z otworu nr 2 pobrano próbkę wody gruntowej w celu oceny agresywności względem konstrukcji betonowych i stalowych. Z analizy chemicznej wynika, że nawiercona woda gruntowa jest środowiskiem nieagresywnym względem konstrukcji betonowych i stalowych (XA0).
- Określono współczynnik filtracji dla piasków drobnych (Pd) $k_{10} = 5,3$ [m/dobę].
- W podłożu wydzielono 5 warstw geotechnicznych, różniących się litologią oraz parametrami wytrzymałościowymi. Wartości parametrów geotechnicznych gruntów tworzących poszczególne warstwy zestawiono w zał. 6.
- Na podstawie przeprowadzonych badań geotechnicznych stwierdza się, że przebadany teren charakteryzuje się średnio korzystnymi warunkami gruntowo-wodnymi. W przypadku, gdy na rzędnej ułożenia sieci będą występowały grunty organiczne (PdH - warstwa O), to należy je usunąć i wykonać podbudowę z gruntu niespoistego (pospółka, żwir).
- W nawiązaniu do treści Rozporządzenia MTBiGM, w sprawie ustalania geotechnicznych warunków posadawiania obiektów budowlanych, z dnia 25 kwietnia 2012 roku, mając na uwadze głębokość wykopów pod projektowaną sieć oraz warunki geologiczne, proponuje się zakwalifikowanie inwestycji do II kategorii geotechnicznej w prostych warunkach gruntowych.
Ostateczną decyzję odnośnie nadania kategorii geotechnicznej podejmie projektant sieci.

mgr Piotr Tomaszewski


upr. geol. nr VII-1633

Załączniki



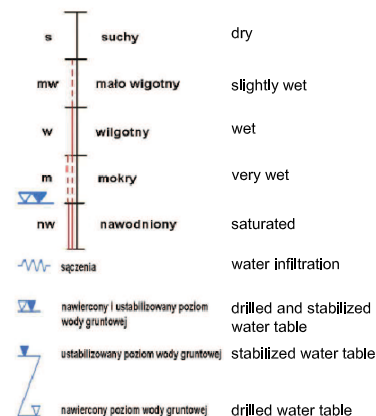
GRUNTY MINERALNE RODZIME
wg PN-B-02480:1986

Ż	- żwir
Żg	- żwir gliniasty
Po	- pospółka
Pog	- pospółka gliniasta
Pr	- piasek gruby
Ps	- piasek średni
Pd	- piasek drobny
Pn	- piasek pylasty
Pg	- piasek gliniasty
Pp	- pył piaszczysty
Π	- pył
Gp	- glina piaszczysta
G	- glina
Gn	- glina pylasta
Gpz	- glina piaszczysta zwięzła
Gz	- glina zwięzła
Gnz	- glina pylasta zwięzła
Ip	- il piaszczysty
I	- il
In	- il pylasty

RESIDUAL MINERALS SOILS
PN-EN ISO 14688:2006

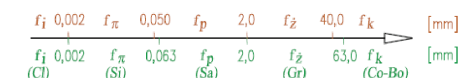
- gravel	Gr
- clay gravel	clGr
- sand-gravel mix	grSa
- clayey sand-gravel mix	grclSa
- coarse sand	CSa
- medium sand	MSa
- fine sand	FSa
- silty sand	stSa
- slightly clayey sand	clSa
- sandy silt	saSi
- silt	Si
- clayey sand	saCCI
- clayey and sandy silt	CCI
- clayey silt	siCCI
- sandy clay with silt	saMCI
- sandy and silty clay	MCI
- silty clay with sand	siMCI
- sandy clay	saFCI
- clay	FCI
- silty clay	siFCI

WODA GRUNTOWA I WILGOTNOŚĆ GRUNTU



FRAKCJE GRUNTOWE

SOIL FRACTION



ZAGĘSZCZENIE GRUNTÓW

SOIL COMPACTING



bln - bardzo luźny
ln - luźny
szg - średniozagęszczony
zg - zagęszczony
bzg - bardzo zagęszczony

very loose
loose
moderate dense
dense
very dense

GRUNTY ORGANICZNE

Or	- grunt organiczny
Gb	- gleba
H	- humus
Nm	- namul
Nmp	- namul piaszczysty
Nmg	- namul gliniasty
T	- torf
Gy	- gytla
Kj	- kreda jeziorna
WK	- węgiel kamienny
WB	- węgiel brunatny

ORGANIC SOILS

- organic soil
- humous soil
- humous
- organic mud
- sandy organic mud
- clayey organic mud
- peat
- gytla
- lake marl
- hard coal
- brown coal; lignite

INNE OZNACZENIA

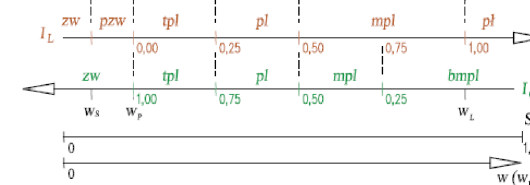
C	- gruz ceglany
B	- gruz betonowy
D	- drewno
K	- kamienie
Zl	- żużel
(+...)	- domieszki
//	- przewarstwienia
/	- pogranicze gruntów
w(w _n)	- wilgotność naturalna
Sr	- stopień wilgotności
w _s	- granica skurczu
w _p	- granica plastyczności
w _L	- granica płynności
Ip = w _L - w _p	- wskaźnik plastyczności
Ic = w _L - w _p /Ip	- wskaźnik konsystencji
I _L = w - w _p /Ip	- stopień plastyczności
I _D	- stopień zagęszczenia

OTHER DENOTATIONS

- crushed brick
- crushed concrete
- wood
- stones
- slag
- admixtures
- interbedding
- soil boundary
- natural moisture content
- degree of saturation
- shrinkage limit
- plastic limit
- liquidity limit
- plasticity Index
- consistency Index
- liquidity index
- density index

KONSYSTENCJA GRUNTÓW

SOIL CONSISTENCY



zw - zwarty
pzw - półzwarty
tpl - twardoplastyczny
pl - plastyczny
mpl - miękoplastyczny
bmpl - bardzomiękoplastyczny
pl - płynny

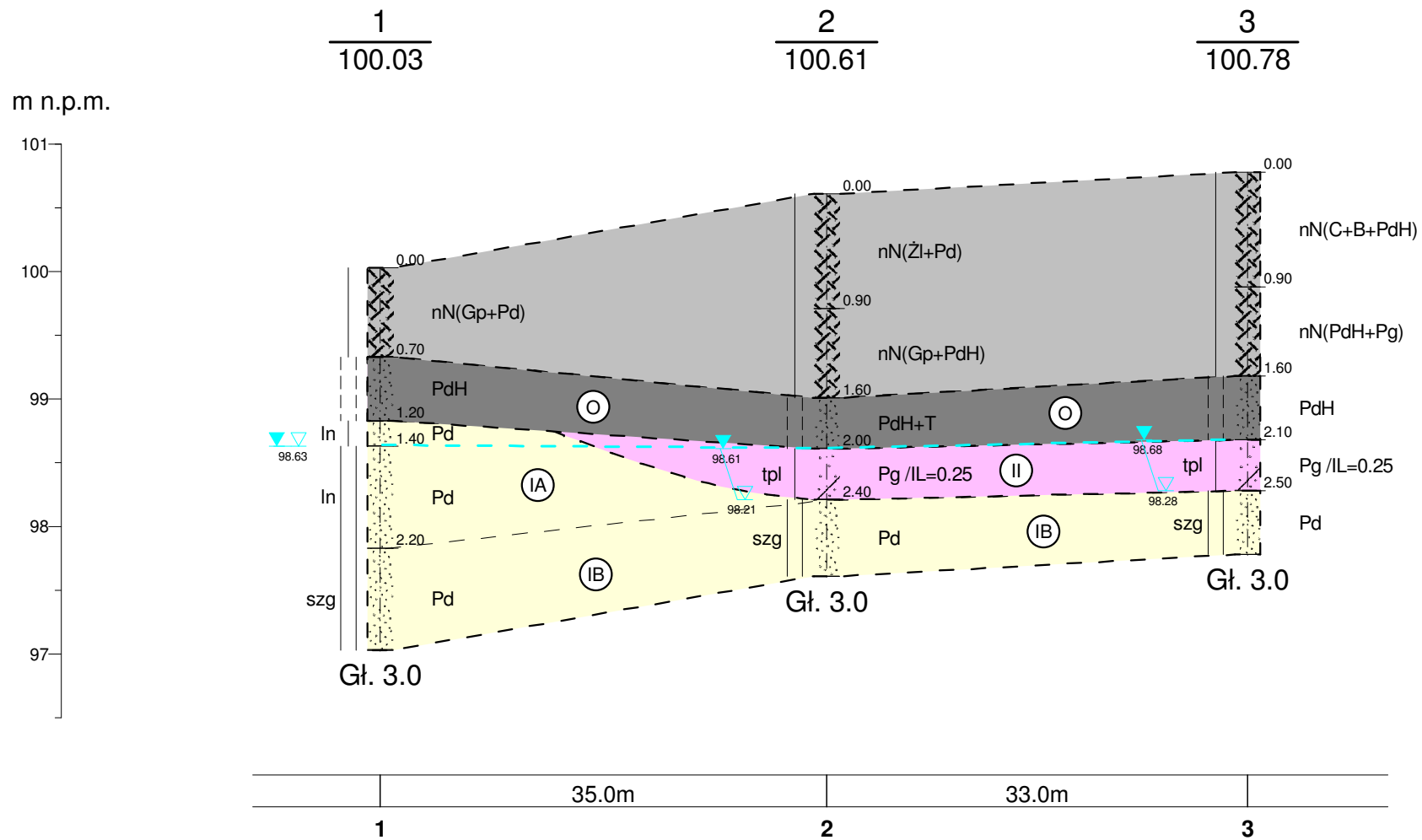
solid
semi solid
hard plastic
plastic
soft plastic
very soft plastic
liquid

GRUNTY NASYPYWE

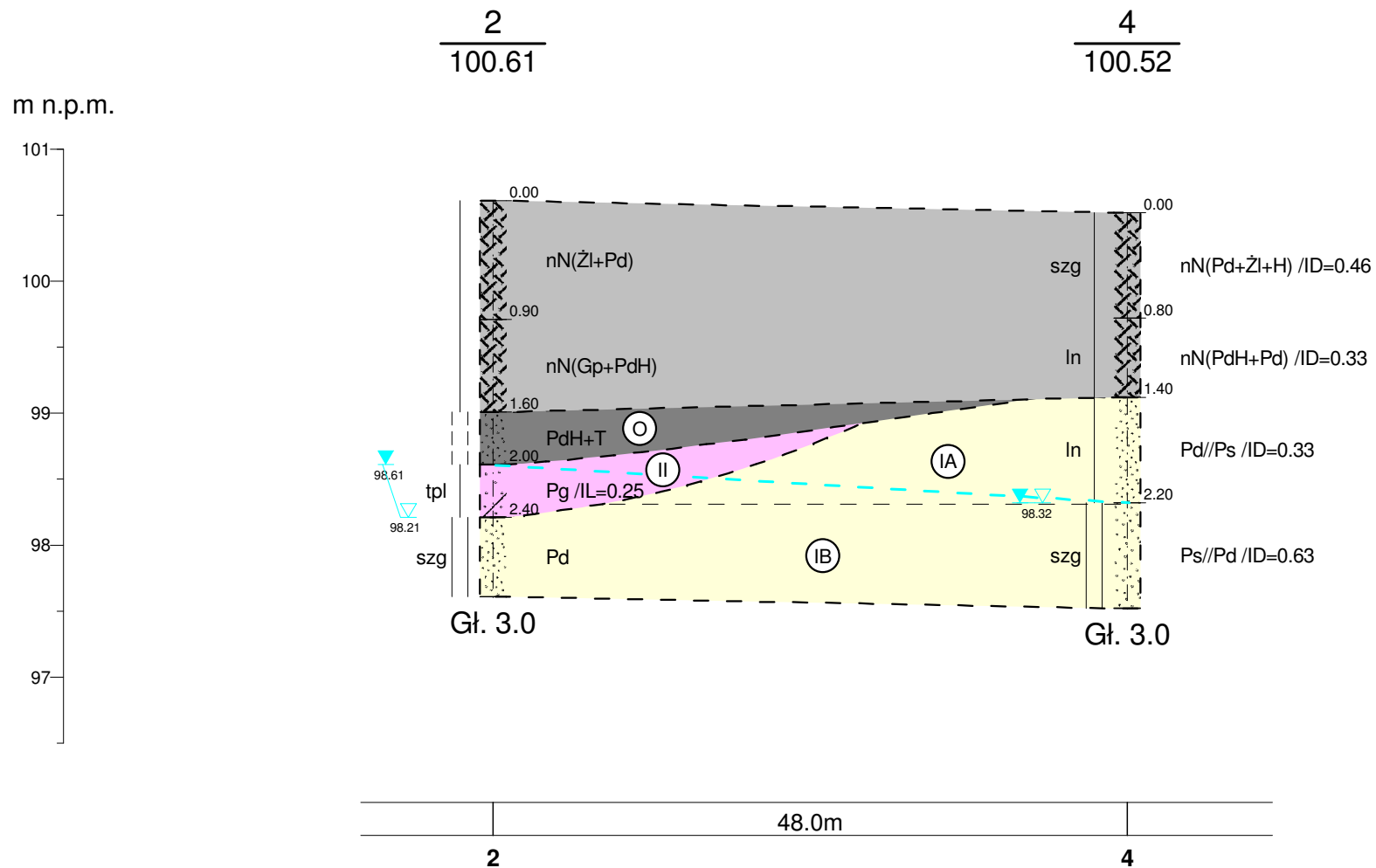
nB	- nasyp budowlany
nN	- nasyp niekontrolowany
Mg	- grunt antropogeniczny

OTHER DENOTATIONS

- embankment
- man made ground
- made ground



PT Geolog Piotr Tomaszewski ul. Narutowicza 19, 62-060 Stęszew				Zał.nr 3.1
	Data	Nazwisko	Podpis	Przekrój geotechniczny I-I'
Opracował	14.03.20r.	mgr P. Tomaszewski		
				Skala 1: $\frac{500}{50}$



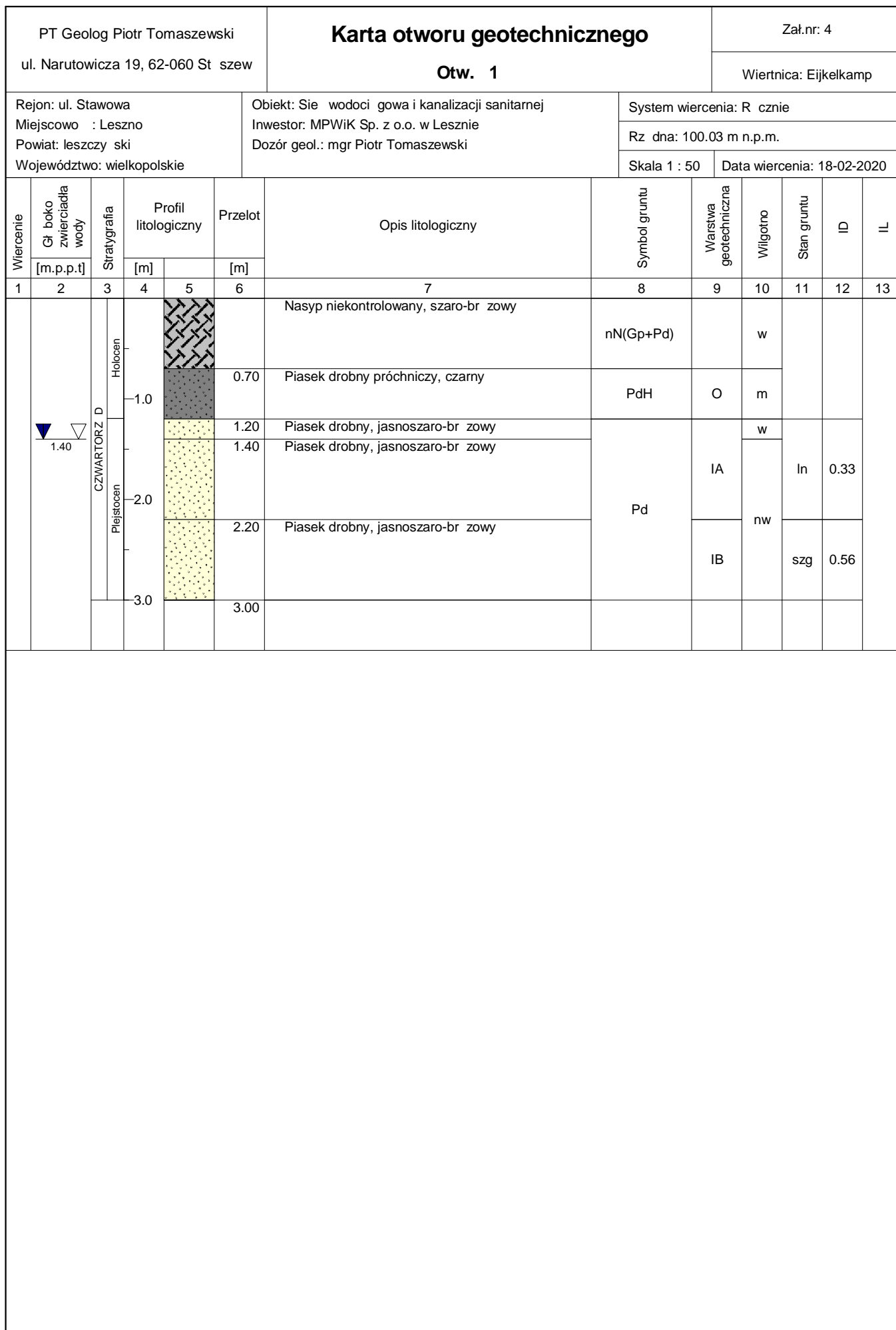
PT Geolog Piotr Tomaszewski
ul. Narutowicza 19, 62-060 Stęszew

Zał.nr
3.2

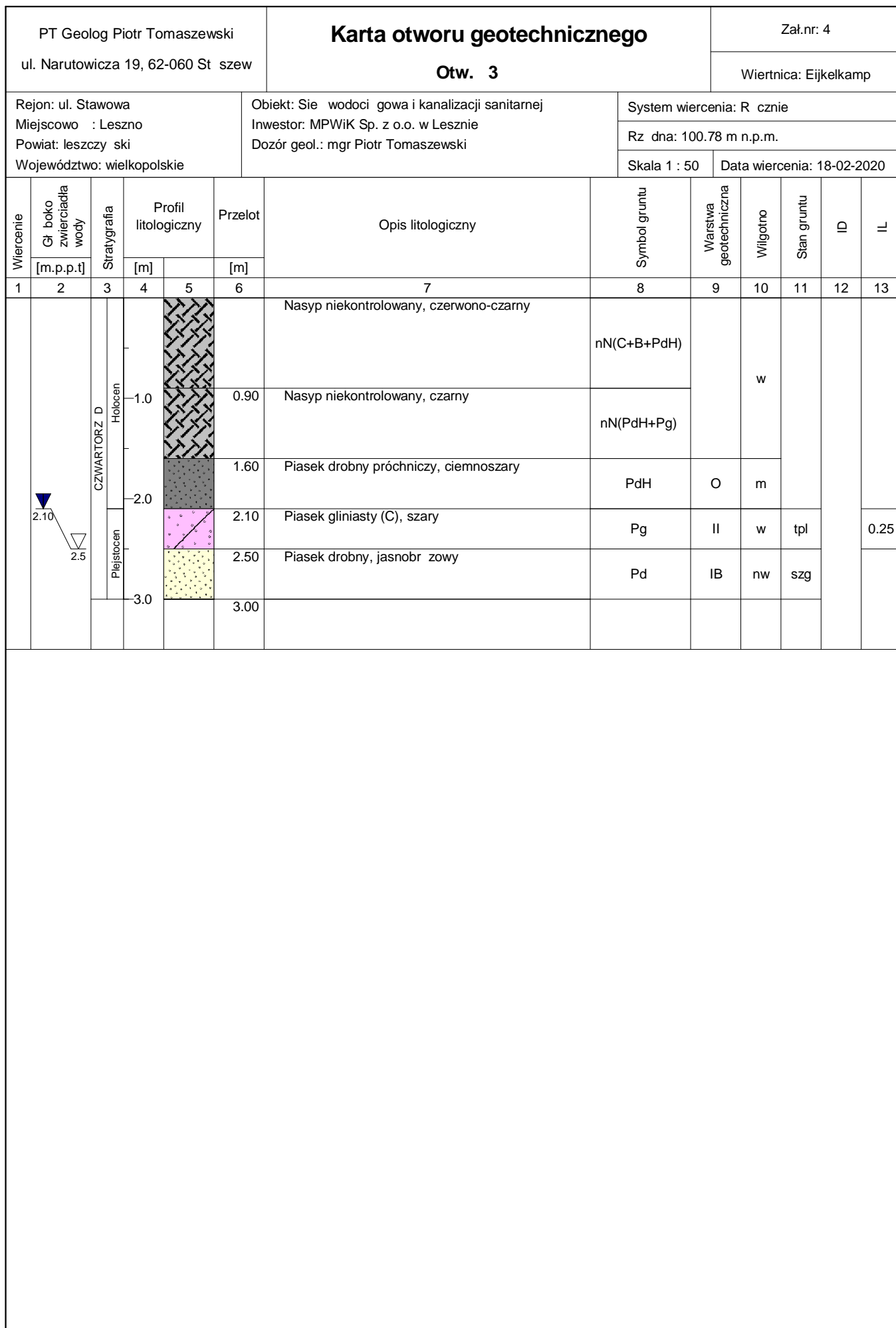
	Data	Nazwisko	Podpis
Opracował	14.03.20r.	mgr P. Tomaszewski	<i>[Signature]</i>

Przekrój geotechniczny II-II'

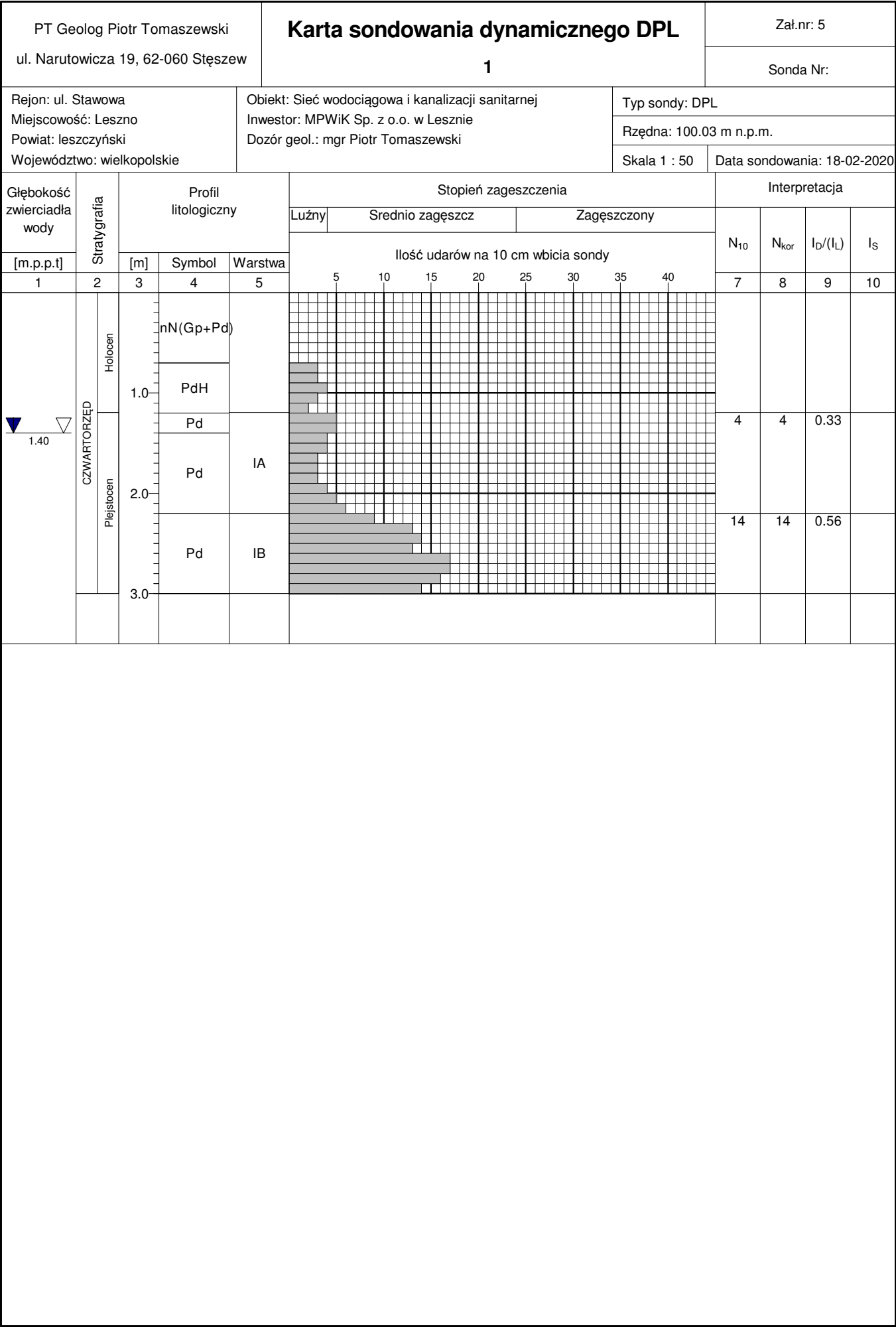
Skala
1: $\frac{500}{50}$

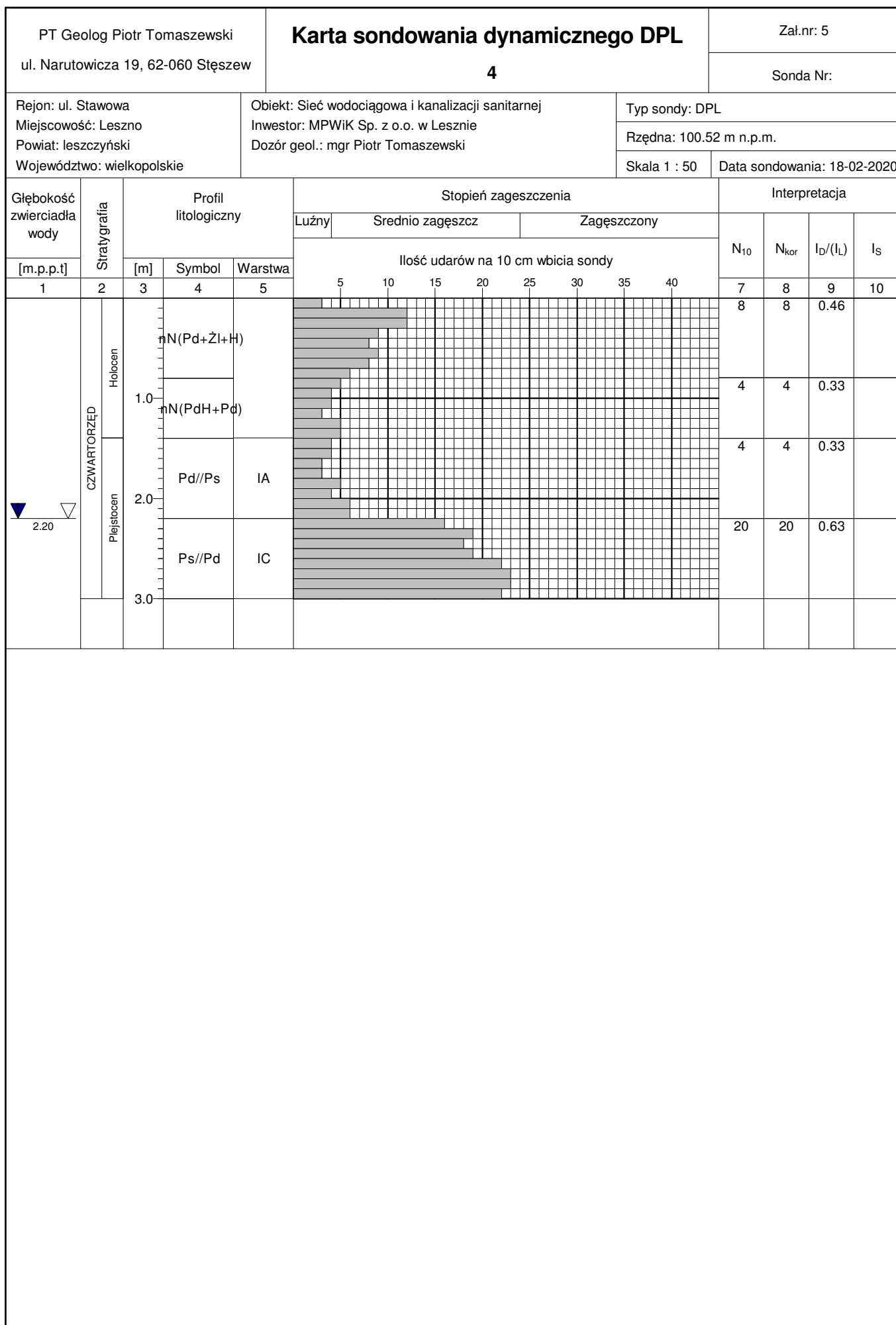


PT Geolog Piotr Tomaszewski ul. Narutowicza 19, 62-060 St szew			Karta otworu geotechnicznego Otw. 2					Zał.nr: 4 Wiertnica: Eijkelkamp				
Rejon: ul. Stawowa Miejscowo : Leszno Powiat: leszczy ski Województwo: wielkopolskie			Obiekt: Sie wodoci gowa i kanalizacji sanitarnej Inwestor: MPWiK Sp. z o.o. w Lesznie Dozór geol.: mgr Piotr Tomaszewski					System wiercenia: R cznie Rz dna: 100.61 m n.p.m. Skala 1 : 50 Data wiercenia: 18-02-2020				
Wiercenie	Gł boko zwierciadła wody	Stratygrafia	Profil litologiczny		Przelot	Opis litologiczny	Symbol gruntu	Warstwa geotechniczna	Wilgotno	Stan gruntu	ID	IL
[m.p.p.t]			[m]		[m]							
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13
						Nasyp niekontrolowany, czarny	nN(I+Pd)					
						Nasyp niekontrolowany, czarny	nN(Gp+PdH)		w			
						Piasek drobny próchniczny z domieszk torfu, ciemnoszary	PdH+T	O	m			
						Piasek gliniasty (C), szary	Pg	II	w	tpl		0.25
						Piasek drobny, jasnobr zowy	Pd	IB	nw	szg		



PT Geolog Piotr Tomaszewski ul. Narutowicza 19, 62-060 St szew			Karta otworu geotechnicznego Otw. 4					Zał.nr: 4 Wiertnica: Eijkelkamp				
Rejon: ul. Stawowa Miejscowo : Leszno Powiat: leszczy ski Województwo: wielkopolskie			Obiekt: Sie wodoci gowa i kanalizacji sanitarnej Inwestor: MPWiK Sp. z o.o. w Lesznie Dozór geol.: mgr Piotr Tomaszewski					System wiercenia: R cznie Rz dna: 100.52 m n.p.m. Skala 1 : 50 Data wiercenia: 18-02-2020				
Wiercenie	Gł boko zwierciadła wody	Stratigrafia	Profil litologiczny		Przelot	Opis litologiczny	Symbol gruntu	Warstwa geotechniczna	Wilgotno	Stan gruntu	ID	IL
[m.p.p.t]			[m]		[m]							
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13
						Nasyp niekontrolowany, czarny	nN(Pd+ I+H)			szg	0.46	
					0.80	Nasyp niekontrolowany, czarny	nN(PdH+Pd)		w			
					1.40	Piasek drobny przewarstwiony piaskiem rednim, br zowy	Pd//Ps	IA		ln	0.33	
					2.20	Piasek redni przewarstwiony piaskiem drobnym, jasnoszary	Ps//Pd	IC	nw	szg	0.63	
					3.00							





Wartości charakterystyczne i obliczeniowe parametrów geotechnicznych

TEMAT: Budowa sieci wodociągowej i kanalizacji sanitarnej w rejonie ul. Stawowej w miejscowości Leszno, powiat leszczyński, województwo wielkopolskie.

Nr warstwy	Rodzaj gruntu	Symbol geologicznej konsolidacji gruntu	Stan gruntu		Wilgotność naturalna	Gęstość objętościowa	Spójność	Kąt tarcia wewnętrznego	Edometryczny moduł ściśliwości		Moduł odkształcenia pierwotnego	Współczynnik materiałowy
			Stopień zagęszczenia	Stopień plastyczności					pierwotnej	wtórnej		
-	-	-	I_D	I_L	w_n	ρ	c_u	Φ_u	M_0	M	E_0	γ_m
-	-	-	-	-	%	g/cm ³	kPa	°	MPa	MPa	MPa	-
O	PdH, PdH+T	-	I_n	-	Grunty organiczne słabonośne							
			-	-								
IA	Pd, Pd//Ps	-	0,33 a)	-	19,0 (w) ÷ 28,0 (n) b)	1,70 (w) ÷ 1,85 (n) b)	-	29,6 b)	45,0 b)	-	33,5 b)	-
			-	-	20,9 (w) ÷ 30,8 (n)	1,53 (w) ÷ 1,66 (n)	-	26,6	40,5	-	30,2	1±0,1
IB	Pd	-	0,56 a)	-	24,0 (n) b)	1,90 (n) b)	-	30,7 b)	69,0 b)	-	51,5 b)	-
			-	-	26,4 (n)	1,71 (n)	-	27,6	62,1	-	46,4	1±0,1
IC	Ps//Pd	-	0,63 a)	-	22,0 (n) b)	2,00 (n) b)	-	33,8 b)	118,0 b)	-	99,5 b)	-
			-	-	24,2 (n)	1,80 (n)	-	30,4	106,2	-	89,6	1±0,1

Wartości charakterystyczne i obliczeniowe parametrów geotechnicznych												
II	Pg	C	-	0,25 a)	16,0 b)	2,10 b)	15,0 b)	14,0 b)	26,5 b)	-	18,5 b)	-
			-	-	13,2	1,98	13,5	12,6	23,8	-	16,6	1±0,1

(w) – wilgotne, (n) – nawodnione

Wartości parametrów geotechnicznych określone na podstawie:

a) wyników badań polowych/laboratoryjnych b) PN-81/B-03020 c) literatury technicznej i praktycznych doświadczeń geotechniki

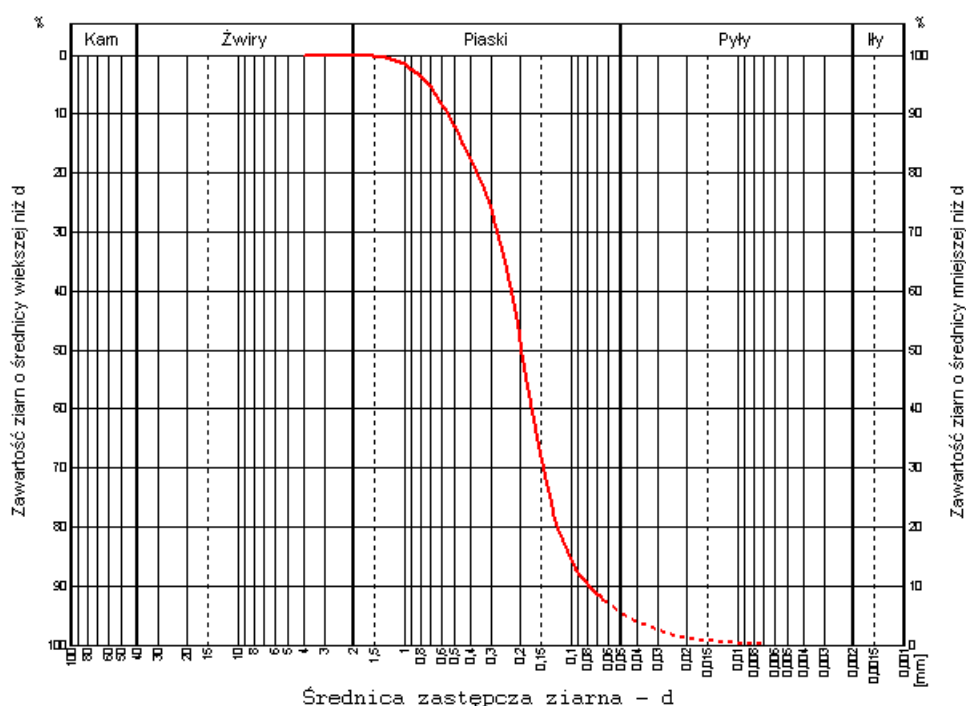
Data: 2020-02-20

Badanie: Budowa sieci wodociągowej i kanalizacji sanitarnej w rejonie ul. Stawowej
w Lesznie

Próbka: Otw. 1

Głębokość: 1,5 m

Kumulacyjny:



Poznań, 2020-02-19.

Wykonawca odwiertów i poboru próbek: **PT GEOLOG** Piotr Tomaszewski
ul. Gabriela Narutowicza 19 62-060 Stęszew

Temat: budowa sieci wodociągowej i kanalizacji sanitarnej
w rejonie ul. Stawowej w Lesznie

ANALIZA WODY GRUNTOWEJ NA AGRESYWNOSĆ W STOSUNKU DO KONSTRUKCJI BETONOWYCH I STALOWYCH

Rodzaj próby: woda gruntowa z otworu geotechnicznego nr 2

Parametr, jednostka	Leszno ul. Stawowa woda z otworu nr 2	Identyfikator metody badawczej
Odczyn (pH)	7,9	PN-EN ISO 27888:1999
Amonowy jon, mg NH_4/dm^3	3,6	PN EN ISO 14911:2002
Siarczany, mg SO_4/dm^3	81	PN EN ISO 10304-1:2009
Magnez, mg Mg/dm^3	37	PN EN ISO 14911:2002
Agresywny dwutlenek węgla, mg CO_2/dm^3	0,0	PN EN ISO 9963-1:2001
Chlorki, mg Cl/dm^3	76	PN EN ISO 10304-1:2009
Żelazo ogólne, mg Fe/dm^3	3,70	PB-29b wyd.1 z 22.06.2010
Mangan, mg Mn/dm^3	1,95	PB-29d wyd.1 z 22.06.2010
Zasadowość ogólna, mval/ dm^3	26,0	PN EN ISO 9963-1:2001
Przewodność właściwa w 25 °C, $\mu\text{S}/\text{cm}$	1930	PN-EN 27888:1999
Wodorowęglany, mg HCO_3/dm^3	1586	PN EN ISO 9963-1:2001
Twardość ogólna, mval/ dm^3	27,3	PB-09 wyd.2 z 05.08.2009
Twardość ogólna, mg $\text{CaCO}_3/\text{dm}^3$	1370	PB-09 wyd.2 z 05.08.2009
Twardość ogólna, stop. niem.	76,5	PB-09 wyd.2 z 05.08.2009
Twardość niewęglanowa, stop. niem.	3,7	PB-09 wyd.2 z 05.08.2009
Twardość węglanowa, stop. niem.	72,8	PN EN ISO 9963-1:2001
Indeks nadmanganianowy, mg O_2/dm^3	3,5	PN-EN ISO 8467-1:2001
Wapń, mg Ca/dm^3	486	PN EN ISO 14911:2002
Sucha pozostałość z 1 litra, mg/ dm^3	1020	PB-22 wyd.1 z 28.03.2008
Wskaźnik szybkości agresji węglanowej	0,0	oblicz. z agres. i z zasadowości
Siarkowodor i siarczki, mg $\text{H}_2\text{S}/\text{dm}^3$	0,00	PB-20d wyd.1 z 16.07.2008ci
Tlen rozpuszczony, mg O_2/dm^3	0,9	PN-EN 25813:1997

OCENA AGRESYWNOSCI WODY GRUNTOWEJ Z OTWORU NR 2

Woda wyjątkowo bardzo twarda, zabarwiona pozornie na żółto od wytrąconych związków żelaza, o przeciętnej utlenialności nadmanganianowej, zawierająca znaczne ilości azotu amonowego, nie zawierająca agresywnego dwutlenku węgla, o odczynie lekko zasadowym, o przeciętnej zawartości chlorków i siarczanów, o bardzo wysokiej zasadowości ogólnej, zażelaziona i zamanganiona, nie wykazująca agresywności węglanowej, magnezowej, amonowej, kwasowej ani siarczanowej.

Woda z otworu nr 2 odwierconego pod budowę sieci wodociągowej i kanalizacji sanitarnej w rejonie ul. Stawowej w Lesznie, zgodnie z PN-EN 206-1:2003 i PN-72/C-04609 jest środowiskiem chemicznie **nieagresywnym** względem konstrukcji betonowych i stalowych (**XA0**).