

NR ARCH.

Niniejsze stanowi załącznik Nr 3/7 1

do decyzji z dnia 21.05.2014

NAZWA INWESTYCJI	„Budowa ulicy Maszewskiej i Traktowej wraz z brakującą infrastrukturą” Nr 5/2014 WRM-M. 6740.4.4.2014.1350
ZAKRES INWESTYCJI	„Rozbudowa ulicy Maszewskiej”
FAZA PROJEKTU	PROJEKT GEOTECHNICZNY
BRANŻA	Drogowa CPV 45233000-9
LOKALIZACJA	Obręb 3 Maszewo dz. nr: 38 (38/1, 38/2), 39 (39/1, 39/2), 40/2 (40/7, 40/8), 40/4 (40/5, 40/6), 41 (41/1, 41/2), 42 (42/1, 42/2), 43 (43/1, 43/2), 44/1 (44/6, 44/7), 44/5, 45/6, 45/7 (45/8, 45/9), 46/3 (46/4, 46/5), 47 (47/1, 47/2), 48/6, 48/7, 48/8, 48/9, 49/1 (49/2, 49/3), 50/4, 51, 52/1, 52/2, 77/5, 82
INWESTOR	Gmina Miasto Płock ul. Stary Rynek 1 09-400 Płock 

Funkcja	Imię i nazwisko	Uprawnienia do projektowania	Data	Podpis
Projektant	Mariusz Andler	w specjalności drogowej KUP/0036/POOD/07	grudzień 2013	

Włocławek, grudzień 2013 rok

1. Kategoria geotechniczna obiektu

Dla potrzeb projektu i realizacji zadania wykonano badania geotechniczne. W oparciu o niniejsze badania, dla projektowanego obiektu ustalono:

- **pierwszą kategorię geotechniczną** – dotyczy robót branży drogowej, elektrycznej, sanitarnej (gaz) oraz teletechnicznej;
- **drugą kategorię geotechniczną** – dotyczy robót branży sanitarnej (kanalizacja deszczowa, kanalizacja sanitarna, wodociąg).

URZĄD MIASTA PIŁKI
Wydział Spraw i Zmagań Miasta,
Urbanistyki i Architektury
Referat Administracji
Architektoniczny - Budowlanej
Opracował: Andrzej, Henryk, Marcin

2. Projekt geotechniczny

2.1 Prognoza zmian właściwości podłoża gruntowego w czasie i określenie oddziaływania od gruntu.

1. Zachowanie się podłoża w czasie budowy i eksploatacji.	Neutralne
2. Zmiany warunków wodnych	Zmiany warunków wodnych będą tylko miejscowe w czasie wykonywania studni kanalizacji deszczowej (drenaż lub odpompowanie pompą głębinową na czas wykonania studni)
3. Skurcz i pęcznienie gruntów	Nie wystąpi
4. Powierzchniowe ruchy masowe	Nie wystąpią
5. Osiadanie zapadowe	Nie wystąpią
6. Zmiany termiczne w gruncie	Nie wystąpią
7. Szkody górnicze	Nie dotyczy

2.2 Określenie obliczeniowych parametrów geotechnicznych

Nie dotyczy.

2.3 Określenie częściowych współczynników bezpieczeństwa do obliczeń geotechnicznych

Nie dotyczy.

2.4 Przyjęcie modelu obliczeniowego podłoża gruntowego

Nie dotyczy.

2.5 Obliczenia nośności i osiadania podłoża gruntowego oraz ogólnej stateczności

Nie dotyczy - kanalizacja deszczowa, kanalizacja sanitarna, wodociąg będzie wykonana wykopem otwartym przy użyciu stalowego szalowania przestawnego. Zastosowanie tego typu zabezpieczenia ścian wykopu nie wymaga obliczeń stateczności.

2.6 Ustalenie danych niezbędnych do zaprojektowania fundamentów

Nie dotyczy.

2.7 Specyfikacje badań niezbędnych do zapewnienia wymaganej jakości robót ziemnych i wytyczne ich wykonawstwa.

Wykopy o głębokości większej od 1,25m należy wykonywać jako szalowane (obudowane) – dotyczy to generalnie wykopów pod kanalizację deszczową (studnie). Należy się spodziewać występowania wody gruntowej w wykopie. Należy opuścić zwierciadło wody poprzez jej ciągle odpompowywanie. Zasyпки wykopów i nasypy drogowe należy wykonywać z dowiezionego gruntu niespoistego zagęszczanego warstwami grubości 0,3-0,5m (w zależności od posiadanego sprzętu do zagęszczania).

2.8 Określenie szkodliwości oddziaływań wód gruntowych na obiekt budowlany i sposobów przeciwdziałania tym zagrożeniom.

Poziom ustabilizowanej wody gruntowej określono na głębokości od 1,1 do poniżej 4,0 m p. p. t. Studnie żelbetowe ze względu na spodziewaną słabą agresywność wody w stosunku do betonu – typu Ia₂ - konieczne zatem będzie zastosowanie, zgodnie z normami PN-82/B-0181 i PN-EN 206-1 ochrony materiałowostrukturalnej betonu. Jest to kompleks działań zapewniających odpowiednią trwałość betonu. W rozumieniu powyższych norm za ochronę materiałowostrukturalną uznać należy:

- stosowanie betonu klasy nie niższej od C35/45,
- stosowanie betonu o wskaźniku w/c nie większym od 0.45,
- nasiąkliwość betonu nie powinna być większa od 6 %,
- szerokość rozwarcia rys nie większa od 0.15 mm,
- stosowanie betonu o minimalnej zawartości powietrza 4%,
- dokładne zagęszczenie betonu i właściwa pielęgnacja.

Rury kanalizacji deszczowej i sanitarnej łączone na uszczelkę gumową są odporne na oddziaływanie wód gruntowych na obiekt budowlany.

2.9 Określenie zakresu niezbędnego monitorowania wybudowanego obiektu budowlanego, obiektów sąsiadujących oraz otaczającego gruntu.

Po wykonaniu kanalizacji należy wykonać inspekcję przy użyciu kamery TV.

PROJEKTANT
mgr inż. Mariusz Andler
Upewnienia budowlane do projektowania
dot. ograniczeń w szczególności drogowych
zgodnie z PN-EN 12163:2002-07
Podpis projektanta

3. Załącznik – „Dokumentacja badań podłoża gruntowego z opinią geotechniczną”

URZĄD MIASTA PŁOCKA
Wydział Strategii i Rozwoju Miasta,
Urbanistyki i Architektury
Referat Administracji
Architektura i Budowlanej
05-404 Płock, Brama Piłsudskiego 1

DOKUMENTACJA BADAŃ PODŁOŻA GRUNTOWEGO Z OPINIĄ GEOETECNICZNĄ

DLA OKREŚLENIA WARUNKÓW GRUNTOWO-WODNYCH
W PODŁOŻU ULICY MASZEWSKIEJ W PŁOCKU

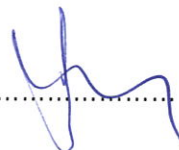
OPRACOWANIE

mgr inż. Marek Szuper
upr. geol. nr VII-1425


.....

SPAWDZIŁ

mgr inż. Andrzej Swat
upr. geol. nr 060291, V-1441


.....

Spis treści

1	Wstęp.....	1
2	Charakterystyka projektowanej inwestycji.....	1
3	Opis wykonanych prac	1
4	Budowa geologiczna i warunki hydrogeologiczne	2
4.1	Budowa geologiczna.....	2
4.2	Warunki hydrogeologiczne.....	2
5	Charakterystyka warunków geotechnicznych	3
6	Opinia geotechniczna.....	4

Spis załączników

1	Mapa dokumentacyjna w skali 1:1000 i przekrój geotechniczny
2	Właściwości fizyczno-mechaniczne gruntów
3	Objaśnienia symboli i znaków
4	Karty dokumentacyjne sondowań penetracyjnych
5	Karty dokumentacyjne sondowań DPL

1 Wstęp

Badania geotechniczne wykonała firma GEOTEST Andrzej Swat z Włocławka na zlecenie Biura Projektowego MBZ Andler, Tomczak sp. j. z siedzibą we Włocławku przy ul. Maślanej 8/10.

Wykonane prace miały na celu rozpoznanie warunków gruntowo-wodnych w podłożu ulicy Maszewskiej w Płocku.

Wyniki badań będą stanowiły podstawę do opracowania projektu kanalizacji deszczowej.

2 Charakterystyka projektowanej inwestycji

Przedmiotowa ulica zlokalizowana jest we zachodniej części miasta Płocka. Projektuje się wykonanie w ciągu ulicy kanalizacji deszczowej oraz nawierzchni jezdni i chodników.

Dla obiektu drogowego ustalono I kategorię geotechniczną

3 Opis wykonanych prac

Odwiercono 8 sondowań penetracyjnych do głębokości 5,0 m p.p.t. o sumarycznym metrażu 40,0 mb. Wiercenia wykonano za pomocą wiertnicy mechanicznej z użyciem świrdrów spiralnych średnicy 100 mm - marszami długości 1,0 m. Podczas wierceń, każdego marszu świrdra pobierano próby do badań laboratoryjnych oraz wykonywano badania makroskopowe polowe gruntu. Otwory zlikwidowano uzyskanym urobkiem.

Obok otworów 1, 2, 4, 5, 6 i 7 wykonano sondowania DPL do głębokości 2,5-4,0 m p.p.t. o sumarycznym metrażu 20,0 mb.

Wyrobiska wytyczono w terenie metodą domiarów prostokątnych w oparciu o plan sytuacyjno-wysokościowy w skali 1:500, Rzędne terenu w miejscach wierceń odczytano z mapy.

W laboratorium dla pobranych prób gruntu wykonano kontrolne badania makroskopowe oraz oznaczono wilgotność naturalną dla gruntów spoistych.

URZĄD MIASTA PŁOCKA
Wydział Urbanistyki i Architektury
Biuro Projektowania i Budowlanej

Wyniki badań opracowano w formie dokumentacji badań podłoża gruntowego zawierającej charakterystykę warunków wodno-gruntowych stosownie do wymogów norm branżowych a w szczególności PN-81/B-03020 i PN-B-02479:1998 oraz Eurokod 7.

4 Budowa geologiczna i warunki hydrogeologiczne

4.1 Budowa geologiczna

Według podziału geograficznego Polski (Kondracki, 2002) teren badań obejmuje fragment wysoczyzny morenowej w obrębie Pojezierza Dobrzyńskiego. Powierzchnia dokumentowanego terenu układa się w przedziale rzędnych 96,7-103,5 m n.p.m. zapadając w kierunku południowym.

W całym rozpoznanym wykonanymi wierceniami profilu pionowym podłoża zalegają utwory czwartorzędowe (plejstocen, holocen).

Plejstocen

W budowie geologicznej dokumentowanego podłoża dominują osady lodowcowe z okresu zlodowacenia bałtyckiego reprezentowane przez: piaski gliniaste, gliny piaszczyste, gliny, gliny pylaste i pyły. Do głębokości 5,0 m p.p.t. warstwy osadów lodowcowych nie przewiercono. Strop glin zwałowych zalega na głębokości od 0,4 do 1,6 m p.p.t. tj. na rzędnych od poniżej 96,1 do 102,3 m n.p.m.

Powyżej zalega nieciągła warstwa zwietrzelinowych i wodnolodowcowych osadów piaszczystych litologicznie wykształconych jako piasek drobny i pylasty. Miąższość warstwy tych osadów wynosi 1,4 m. Strop warstwy zalega na głębokości 0,2 – 1,0 m p.p.t. tj. na rzędnych 96,5 – 103,3 m n.p.m.

Holocen

Do holocenu zaliczono przypowierzchniową warstwę gruntów nasypowych i gleby miąższości 0,2-1,0 m. W skład nasypów wchodzi piasek, humus, glina, kamienie i gruz betonowy.

4.2 Warunki hydrogeologiczne

W rozpoznanym wykonanymi wierceniami przedziale głębokości, na dokumentowanym terenie odnotowano występowanie poziomu wodonośnego (wód gruntowych) związanego z piaszczystymi przewarstwieniami wśród glin lub z piaskami wypełniającymi zagłębienia

URZĄD MIASTA PŁOCKA
Wydział Skarbu Miejskiego
Urbanistyki i Architektury
Referat Inżynierii
Architektura i Budowlanej
na 400 Płock, ul. 11-go Stycznia 1

stropu osadów spoistych. Wody gruntowe posiadają zwierciadło o charakterze napiętym, lub swobodnym, które stabilizowało się na głębokości 1,1-4,0 m p.p.t. tj. na rzędnej 95,3- 101,7 m n.p.m. Badania wykonano w okresie niskiego stanu wód w rocznym cyklu wahań zwierciadła wód podziemnych. W okresach wysokich stanów wód (wiosenne roztoły, długotrwałe opady) może pojawiać się zawieszona woda gruntowa nad stropem gruntów spoistych tam gdzie obecnie jej nie zaobserwowano a stwierdzone zwierciadło może się podnieść ok. 0,5 m.

5 Charakterystyka warunków geotechnicznych

W podłożu dokumentowanego terenu zalegają grunty mineralne, rodzime i nasypowe, niespoiste i spoiste. Kierując się zróżnicowaniem litologiczno-genetycznym wydzielono w podłożu gruntowym trzy warstwy geotechniczne. Z charakterystyki wyłączono niebudowlany nasyp. Wydzielone warstwy geotechniczne scharakteryzowano poniżej.

Warstwa I

Wilgotne i nawodnione grunty niespoiste wykształcone w postaci piasków drobnych i pylastych w stanie średnio zagęszczonym - stopień zagęszczenia ustalony na podstawie sondowań DPL wynosi $I_D = 0,51$.

Warstwa IIa

Grunty spoiste wykształcone jako glina piaszczysta, piasek gliniasty, pył, glina i glina pylasta w stanie plastycznym. Zbadana laboratoryjnie wartość wilgotności naturalnej wynosi $W_n = 197,7\%$. Wyprowadzona dla tej warstwy, na podstawie wykonanych badań makroskopowych w korelacji z laboratoryjnymi wynikami oznaczeń wilgotności naturalnej, charakterystyczna wartość stopnia plastyczności wynosi $IL = 0,35$.

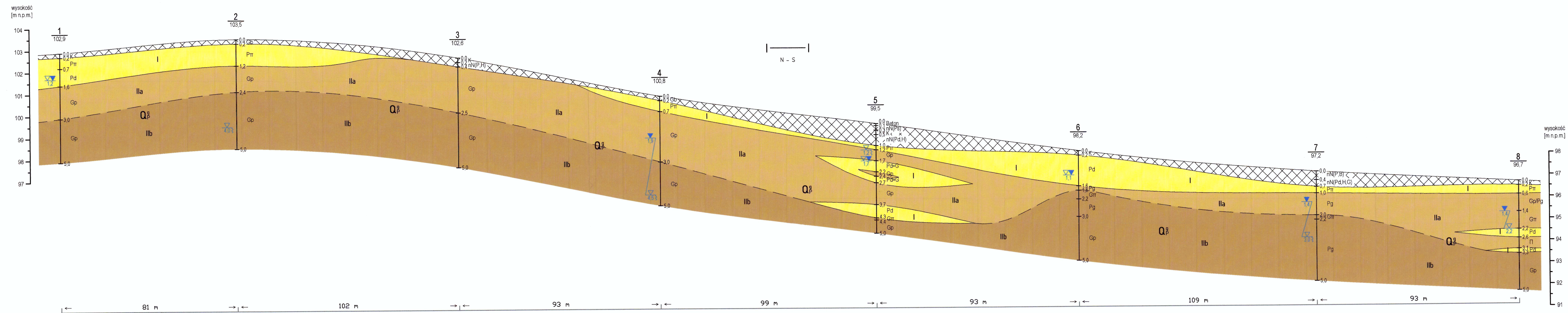
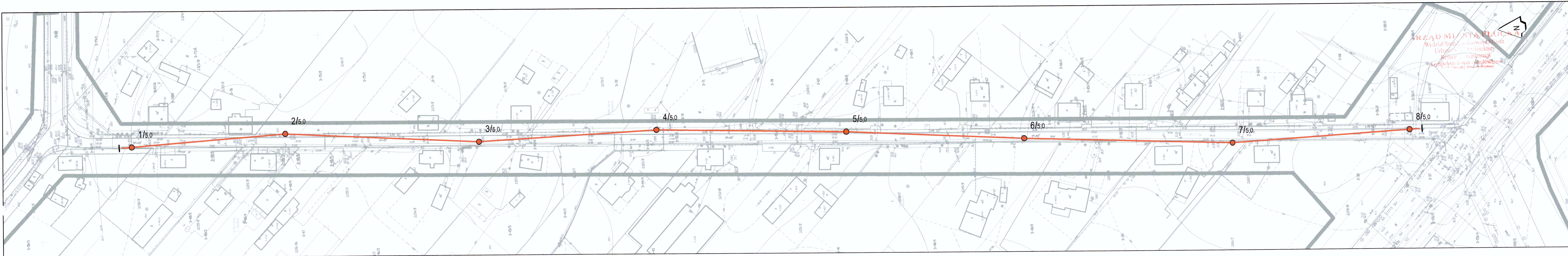
Warstwa IIb

Grunty spoiste wykształcone jako glina piaszczysta, piasek gliniasty, pył, glina i glina pylasta w stanie twardoplastycznym. Zbadana laboratoryjnie wartość wilgotności naturalnej wynosi $W_n = 13,6\%$. Wyprowadzona na podstawie badań makroskopowych w korelacji z laboratoryjnymi wynikami oznaczeń wilgotności naturalnej, charakterystyczna wartość stopnia plastyczności wynosi $I_L = 0,15$.

Przestrzenny układ wydzielonych w podłożu warstw gruntowych zobrażowano na załączonym przekroju geotechnicznym (zał. 1), a wyprowadzone dla nich parametry geotechniczne zestawiono w tabeli właściwości fizyczno-mechanicznych gruntów (zał. 2).

6 Opinia geotechniczna

- a) Zasadniczy kompleks gruntowy w podłożu projektowanej drogi, poniżej warstwy nasypu stanowią lodowcowe grunty spoiste w stanie plastycznym i twardoplastycznym oraz grunty niespoiste (piaski drobne i pylaste) w stanie średnio zagęszczonym – grunty te charakteryzują się korzystnymi parametrami geotechnicznymi.
- b) Grunty spoiste występujące w podłożu charakteryzują się właściwościami wysadzinowymi
- c) Przypowierzchniową warstwę podłoża o miąższości 0,2 – 1,0 m stanowi nasyp zbudowany z przeważającej części z piasku z domieszką humusu i gliny.
- d) Wykonanymi badaniami stwierdzono występowanie zwierciadła wód podziemnych na głębokości od 1,1 do 4,0 m p.p.t.
- e) Zgodnie z *Instrukcją badań podłoża gruntowego budowli drogowych i mostowych* (GDDP - Warszawa 1998 r.) warunki budowy drogi ze względu na środowisko geologiczne należy określić jako dobre i średnie (II).
- f) Na podstawie ustalonych warunków wodno-gruntowych i przyjętej kategorii ruchu określa się grupę nośności podłoża – G1 dla obszaru występowania w podłożu drogi piasków drobnych oraz G4 gdy w podłożu występują grunty spoiste.
- g) Stosownie do rozporządzenia MTBiGM z 25.04.2012 r. (Dz.U., poz.463) w sprawie ustalania warunków geotechnicznych posadawiania obiektów budowlanych, warunki gruntowe w podłożu projektowanej drogi należy sklasyfikować jako proste.
- h) Dla projektowanego obiektu drogowego stwierdza się I kategorię geotechniczną w prostych warunkach gruntowo-wodnych.



Legenda

- 8/5.0 - sondowanie penetracyjne (nr / gł. [m])
- przekrój geotechniczny

Geotest		Mapa dokumentacyjna i przekrój geotechniczny	
Temat: Budowa kanalizacji deszczowej w ulicy Maszewskiej w Płocku			
Skala mapy i skala pozioma przekroju geotechnicznego: 1:1000		Skala pionowa przekroju: 1:100	
Data: 09.2013	Opracował: mgr inż. M. Szuper	Zał. 1	

Objaśnienia symboli i znaków używanych na przekrojach

Symbole geotechniczne gruntów wg normy
PN-86/B-02480

GRUNTY MINERALNE RODZIME (NIESKALISTE)

KW	wietrzelnina	kamieniste
KWg	wietrzelnina gliniasta	
KR	rumosz	
KRg	rumosz gliniasty	
KO, K	otoczaki, kamienie	grubo-ziarniste
Ż	żwir	
Żg	żwir gliniasty	
Po	pospółka	
Pog	pospółka gliniasta	drobno-ziarniste niespoiste
Pr	piasek gruby	
Ps	piasek średni	
Pd	piasek drobny	
Pπ	piasek pylasty	drobnoziarniste spoiste
Pg	piasek gliniasty	
IIp	pył piaszczysty	
II	pył	
Gp	glina piaszczysta	
G	glina	
Gπ	glina pylasta	
Gpz	glina piaszczysta zwięzła	
Gπz	glina pylasta zwięzła	
Gz	glina zwięzła	
Ip	ił piaszczysty	
I	ił	
Iπ	ił pylasty	

GRUNTY NASYPOWE

nB	nasyp budowlany
nN	nasyp niebudowlany (niekontrolowany)
C	gruz ceglany
B	gruz betonowy
żl	żużel
ok	odpady komunalne

GRUNTY ORGANICZNE RODZIME

H	grunt próchniczny	$2\% < I_{om} \leq 5\%$
Nmp	namuł piaszczysty	$5\% < I_{om} \leq 30\%$
Nmg	namuł gliniasty	
Gy	gytia	$30\% < I_{om}$
T	torf	
WB	węgiel brunatny	
WK	węgiel kamienny	

INNE GRUNTY (NIEOBJĘTE NORMĄ)

gb	gleba
kr	kreda
kp	kreda piaszcząca

ZNAKI DODATKOWE DOTYCZĄCE OPISU GRUNTU

+	domieszki
//	przewarstwienia
/	na pograniczu
()	w nawiasie określenia uzupełniające dotyczące: składu nasypu, rodzaju gruntów organicznych,

OPIS WIERCENIA

$\frac{2}{91,20}$	numer wiercenia rzędna terenu
-------------------	----------------------------------

OPRÓBOWANIE WIERCENIA

NU	próbka o naturalnym uziarnieniu
NW	próbka o naturalnej wilgotności
NNS	próbka o naturalnej strukturze

OZNACZENIE WODY W OTWORZE

	piezometryczny poziom wody gruntowej (PPW) ustalony w czasie wiercenia i głębokość w [m]
	nawiercony poziom wody gruntowej i głębokość w [m]
	sączenie i głębokość w [m]

RODZAJE SONDOWAŃ

DPL	sonda dynamiczna wbijana lekka
DPM	sonda dynamiczna wbijana średnia
DPH	sonda dynamiczna wbijana ciężka
DPSH	sonda dynamiczna wbijana super ciężka
SPT	sonda dynamiczna wbijana cylindryczna
VT	sonda ścinająca obrotowa

OZNACZENIA STANU GRUNTU

$I_D=0.50$	stopień zagęszczenia
$I_S=0.97$	wskaźnik zagęszczenia
$I_F=0.20$	stopień plastyczności

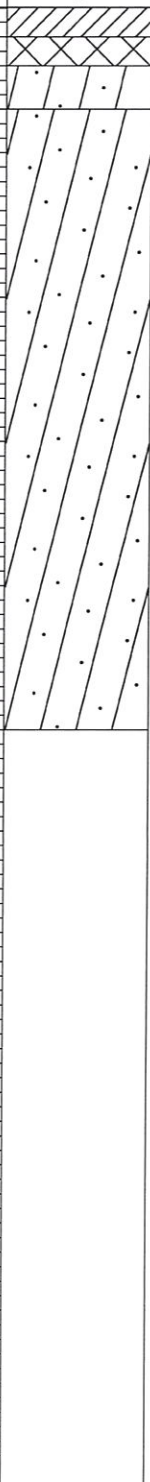
INNE OZNACZENIA

II	numer warstwy geotechnicznej
	podstawowe granice litologiczno-stratygraficzne
	granica warstwy geotechnicznej
N-S	kierunek przekroju geotechnicznego



KARTA DOKUMENTACYJNA SONDOWANIA PENETRACYJNEGO

Temat: Budowa kanalizacji deszczowej w ulicy Maszewskiej w Płocku.

Otwór	Rzędna	Miejscowość		Powiat		Data	Wykonał			Zał.	
3	102,6 m n.p.m.	Płock		Płock		09.2013	mgr inż. M. Szuper			4.3	
Głębokość [m] skala 1:50	Profil litologiczny	Przelot warstw	Rodzaj i barwa gruntu	Obserwacje zwierciadła wody	Stan gruntu	Głębokość i rodzaj próby	Wilgotność [%]	Liczba walczkowań	Penetrometr [kPa]	Warstwa geotechniczna	Geneza i stratygrafia
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12
		0,2	Bruk kamienny			3,0/NW	13,6	3		IIa	Q _H
		0,4	Nasyp niebudowlany (piasek, humus),								
			Gлина piaszczysta, szarobrunatny								
		0,7	Gлина piaszczysta, brązowa								
		5,0									
					pl						
					tpl			2		IIb	Q _p
		</									



KARTA DOKUMENTACYJNA SONDOWANIA PENETRACYJNEGO

Temat: Budowa kanalizacji deszczowej w ulicy Maszewskiej w Płocku.

Otwór	Rzędna	Miejscowość	Powiat	Data	Wykonał	Zał.					
5	99,5 m n.p.m.	Płock	Płock	09.2013	mgr inż. M. Szuper	4.5					
Głębokość [m] skala 1:50	Profil litologiczny	Przebieg warstw	Rodzaj i barwa gruntu	Observacje zwierciadła wody	Stan gruntu	Głębokość i rodzaj próby	Wilgotność [%]	Liczba waleczkowań	Penetrometr [kPa]	Warstwa geotechniczna	Geneza i stratygrafia
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12
1 <											



KARTA DOKUMENTACYJNA SONDOWANIA PENETRACYJNEGO

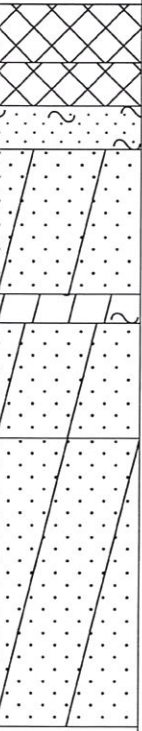
Temat: Budowa kanalizacji deszczowej w ulicy Maszewskiej w Płocku

Otwór	Rzędna	Miejscowość	Powiat	Data	Wykonał			Zał.				
6	98,2 m n.p.m.	Płock	Płock	09.2013	mgr inż. M. Szuper			4.6				
Głębokość [m] skala 1:50	Profil litologiczny	Przełot warstw	Rodzaj i barwa gruntu	Obserwacje zwierciadła wody	Stan gruntu	Głębokość i rodzaj próby	Wilgotność [%]	Liczba waleczkowań	Penetrometr [kPa]	Warstwa geotechniczna	Geneza i stratygrafia	
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	
		0,2	bruk kamienny								Q_H	
			Piasek drobny, szarozółty		szg	1,0/NU					I	Q_P^g
		1,6	Piasek gliniasty, brązowy		pl		3			Ila		
		1,8	Gлина pylasta, brązowo-szara									
		2,2	Piasek gliniasty, brązowy									
		3,0	Gлина piaszczysta, szara		tpl	3,0/NW	13,6	1		IIb	Q_P^g	
		5,0				5,0/NW	14,0	2				



KARTA DOKUMENTACYJNA SONDOWANIA PENETRACYJNEGO

Temat: Budowa kanalizacji deszczowej w ulicy Maszewskiej w Płocku

Otwór	Rzędna	Miejscowość	Powiat	Data	Wykonał				Zał.		
7	97,2 m n.p.m.	Płock	Płock	09.2013	mgr inż. M. Szuper				4.7		
Głębokość [m] skala 1:50	Profil litologiczny	Przebieg warstw	Rodzaj i barwa gruntu	Obserwacje zwierciadła wody	Stan gruntu	Głębokość i rodzaj próby	Wilgotność [%]	Liczba walczkowań	Penetrometr [kPa]	Warstwa geotechniczna	Geneza i stratygrafia
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12
		0,4	Nasyp niebudowlany (piasek, gruz betonowy),								Q _H
		0,7	Nasyp niebudowlany (piasek drobny, humus, glina), szarobrzązowy								
	1	1,0	Piasek pylasty, szarobrzązowy		szg						I
			Piasek gliniasty, brązowy		pl			3			IIa
	2	2,0	Gлина pylasta, brązowa								
		2,2	Piasek gliniasty, brązowy								
	3	3,0	Piasek gliniasty, szary		tpl	3,0/NW	14,2	2		IIb	Q _p
	5	5,0				5,0/NW	13,1	2			
6											
7											
8											
9											
10											



KARTA DOKUMENTACYJNA SONDOWANIA DPL

Temat: Budowa kanalizacji deszczowej w ulicy Maszewskiej w Płocku.

Otwór	Rzędna	Miejscowość	Powiat	Data	Wykonał	Zał.	
1	102,9 m n.p.m.	Płock	Płock	09.2013	mgr inż. M. Szuper	5.1	
Głębokość [m] skala 1:50	Profil litologiczny	Przebieg warstw	Rodzaj i barwa gruntu	Obserwacje zwierciadła wody	Liczba uderowań na 10 cm zagłębienia sondy	N ₁₀	I _D
1	2	3	4	5	6	7	8
		0,2	Bruk kamienny				
		0,7	Piasek pylasty, szary				
		1,5	Piasek drobny, szarozółty			6,5	0,42
			Gлина piaszczysta, brązowa			10,8	0,51
						6,3	-
Otwór	Rzędna						
2	103,5 m n.p.m.						
		0,2	Gleba				
		1,2	Piasek pylasty, szary			10,4	0,51
			Gлина piaszczysta, brązowa			10,5	-
						29,2	-



KARTA DOKUMENTACYJNA SONDOWANIA DPL

Temat: Budowa kanalizacji deszczowej w ulicy Maszewskiej w Płocku.

Otwór	Rzędna	Miejscowość	Powiat	Data	Wykonał	Zał.	
6	98,2 m n.p.m.	Płock	Płock	09.2013	mgr inż. M. Szuper	5.3	
Głębokość [m] skala 1:50	Profil litologiczny	Przelot warstw	Rodzaj i barwa gruntu	Obserwacje zwierciadła wody	Liczba uderów na 10 cm zagłębienia sondy	N ₁₀	I _D
1	2	3	4	5	6	7	8
		0,2	bruk kamienny				
			Piasek drobny, szarozółty			25,9	0,67
		1,6	Piasek gliniasty, brązowy			8,8	0,48
		1,8	Gлина pylasta, brązowo-szara			4,5	-
		2,2	Piasek gliniasty, brązowy			14,5	-
		3,0	Gлина piaszczysta, szara			23,1	-
						28,0	-
Otwór	Rzędna						
7	97,2 m n.p.m.						
		0,4	Nasyp niebudowlany (piasek, gruz betonowy),				
		0,7	Nasyp niebudowlany (piasek drobny, humus, glina), szarobrązowy			11,7	0,53
		1,0	Piasek pylasty, szarobrązowy			8,3	0,47
		2,0	Piasek gliniasty, brązowy			10,2	-
		2,2	Gлина pylasta, brązowa			16,5	-
			Piasek gliniasty, brązowy			28,7	-
		3,0	Piasek gliniasty, szary				