

5094

AiG ARCHITEKCI PLUS
ARCHITEKTURA I GEOTECHNIKA
62-510 KONIN, UL. WYSZYŃSKIEGO 34/18

Zawartość dokumentacji

1. Opinia geotechniczna
2. Dokumentacja badań podłoża
3. Projekt geotechniczny

OBIEKT : Kanalizacja sanitarna – renowacja bezwykopowa

LOKALIZACJA : Konin ul. Zakładowa - złomowisko

ZLECENIODAWCA : PWiK Sp. z o.o.

AUTOR : Stanisław Bielewski



Konin, kwiecień - maj 2018 r.

1. Opinia geotechniczna

Na zlecenie PWiK Sp. z o.o., oraz w uzgodnieniu z projektantem wiodącym inwestycji, na podstawie analizy materiałów archiwalnych, oraz badań geotechnicznych w terenie opracowano niniejszą opinię geotechniczną, wraz z dokumentacją badań podłoża gruntowego, oraz projektem geotechnicznym. Jej celem jest określenie warunków wodno – gruntowych dla renowacji bezwykopowej kanalizacji sanitarnej w Koninie, przy ul. Zakładowej.

Inwestor dostarczył danych odnośnie ilości, lokalizacji i głębokości otworów badawczych. Zakres nie obejmuje badań fizyko-chemicznych wód gruntowych, gdyż elementy w/w obiektów są uodpornione na działanie wód podziemnych.

Zgodnie z Rozporządzeniem Ministra Transportu, Budownictwa i Gospodarki Morskiej z dnia 25.04.2012 r. w sprawie ustalania geotechnicznych warunków posadawiania obiektów budowlanych (Dz.U. z dnia 27.04.2012 r., poz. 463), projektowaną inwestycję zalicza się do II kategorii geotechnicznej.

Zgodnie z paragrafem 6.1 w/w Rozporządzenia zakres badań geotechnicznych gruntu ustala się w zależności od kategorii geotechnicznej obiektu budowlanego. Dla obiektów budowlanych zaliczanych do II kategorii geotechnicznej, oprócz opinii geotechnicznej należy wykonać dokumentację badań podłoża gruntowego.

Opinia geotechniczna zgodnie z paragrafem 8 Rozporządzenia powinna ustalać przydatność gruntów na potrzeby budownictwa, oraz wskazywać kategorię geotechniczną obiektu budowlanego.

Ponieważ obiekt został zaliczony do II kategorii geotechnicznej – należy dla niego wykonać dokumentację geotechniczną badań podłoża, oraz projekt geotechniczny. Niniejsza opinia została ograniczona do stwierdzenia przydatności gruntów dla celów budowlanych i ustalenia kategorii geotechnicznej obiektów.

Aby uniknąć powtarzania i dublowania treści opinii geotechnicznejz treścią dokumentacji badań podłoża gruntowego, wszystkie wyniki badań omówiono w części 2 niniejszego opracowania (Dokumentacji badań podłoża gruntowego)


mgr inż. STANISŁAW BIELEWSKI
62-510 Konin, ul. Wyszyńskiego 34/18
tel.: 063 2433809, 0-602 575072
Uprawniony w zakresie geologii inżynierskiej
Nr upr. VII - 1091

2. Dokumentacja badań podłoża gruntowego

Podstawą niniejszego opracowania jest Rozporządzenie Ministra Transportu, Budownictwa i Gospodarki Morskiej z dnia 25.04.2012 r. W sprawie ustalenia geotechnicznych warunków posadowienia obiektów budowlanych (Dz. U. z dnia 27.04.2012 r., poz. 463) oraz Polska Norma PN-EN 1997-1: Eurokod 7: Projektowanie geotechniczne – Część I : Zasady ogólne i PN-EN 1997-2: Eurokod &: Projektowanie geotechniczne – Część 2 : Rozpoznanie i badanie podłoża gruntowego

Spis treści

1. Wstęp
2. Prace terenowe
3. Wykorzystane materiały
4. Położenie terenu badań
5. Budowa geologiczna
6. Warunki hydrogeologiczne
7. Warunki geologiczno – inżynierskie
8. Wnioski

Załączniki

1. Mapa sytuacyjno wysokościowa
2. Profile geotechniczne otworów
3. Parametry geotechniczne gruntów
4. objaśnienie symboli

1. Wstęp

Na zlecenie PWiK Sp. z o.o., oraz w uzgodnieniu z projektantem wiodącym inwestycji, na podstawie analizy materiałów archiwalnych, oraz badań geotechnicznych w terenie opracowano niniejszą opinię geotechniczną, wraz z dokumentacją badań podłoża gruntowego, oraz projektem geotechnicznym. Jej celem jest określenie warunków wodno – gruntowych dla projektowanej renowacji bezwykopowej kanalizacji sanitarnej w Koninie, przy ul. Zakładowej.

Inwestor dostarczył danych odnośnie ilości, lokalizacji i głębokości otworów badawczych. Zakres nie obejmuje badań fizyko-chemicznych wód gruntowych, gdyż gdyż elementy w/w obiektów są uodpornione na działanie wód podziemnych.

Podstawą niniejszego opracowania jest Rozporządzenie Ministra Transportu, Budownictwa i Gospodarki Morskiej z dnia 25.04.2012 r. W sprawie ustalenia geotechnicznych warunków posadowienia obiektów budowlanych (Dz. U. z dnia 27.04.2012 r., poz. 463) oraz Polska Norma PN-EN 1997-1: Eurokod 7: Projektowanie geotechniczne – Część I : Zasady ogólne i PN-EN 1997-2: Eurokod 7: Projektowanie geotechniczne – Część 2 : Rozpoznanie i badanie podłoża gruntowego

2. Prace terenowe

Rozpoznając warunki geotechniczne podłoża wykonano następujące prace :

1. wykonano trzy otwory badawcze do głębokości 6,0 – 8,0 m ppt.
2. punkty odwiertów zostały wytyczone na podstawie domiarów.
3. na miejscu wierceń wykonano badania makroskopowe wszystkich próbek gruntów zgodnie z PN-74/B-04452 "Grunty budowlane. Badania polowe", oraz PN-88/B-04452 "Grunty budowlane. Badania próbek gruntu".
4. w odwierconych otworach dokonano obserwacji nawierconego i ustabilizowanego poziomu wód gruntowych.
5. interpretacji wyników badań polowych dokonano zgodnie z normą PN-81/B-03020 "Grunty budowlane. Posadowienie bezpośrednie budowli. Obliczenia statyczne i projektowanie.
6. prace kameralne – opracowanie profili i przekrojów geologiczno – inżynierskich z warstwami geotechnicznymi, opracowanie cech fizyko mechanicznych gruntów, oraz prace związane z redakcją tekstu.

3. Wykorzystane materiały

Przystępując do badań terenowych zapoznano się z następującymi materiałami :

- Mapa geologiczna Polski w skali 1 : 200 000 wraz z opisem

- Mapa hydrograficzna w skali 1 : 50 000 wraz z opisem
- wcześniejszymi opracowaniami autora niniejszej dokumentacji dla sąsiednich obiektów budowlanych.

4. Położenie terenu badań

Teren badań dotyczy gruntów położonych w Koninie przy ulicy Zakładowej. Lokalizacja, otworów badawczych przedstawiono na rysunkach pogłódowych, oznaczonymi numerami 1- 2 w skali 1 : 500.

5. Budowa geologiczna

Budowę geologiczną terenu podaje się w oparciu o dostępną literaturę fachową, materiały archiwalne KWB – Konin, oraz odwiercone otwory badawcze na przedmiotowym terenie. Syntetyczny profil stratygraficzny przedstawia się następująco : od dołu kreda, powyżej trzeciorzęd i dalej do powierzchni czwartorzęd.

- **KREDA** – zbudowana jest z szarych margli i piaskowców i marglistych mocno spękanych. Powierzchnia przy stropowa silnie zwietrzała i występuje na głębokości około 100 m ppt.
- **TRZECIORZĘD** – reprezentowany jest przez utwory facji trzeciorzędowych i nie przekracza kilkudziesięciu metrów. Występują tutaj idąc od dołu piaski szare i piaskowce drobnoziarniste (spieki). Na nich spoczywają utwory buro węglowe i ropy poznańskie.
- **CZwartorzęd** – budują utwory akumulacji polodowcowej – gliny piaszczyste, szare z dużą domieszką eratyków skał skandynawskich. W partii stropowej glina piaszczysta przechodzi często w piasek gliniasty. Pokrywę przy powierzchniową stanowią piaski szare i żółte, drobno i średnio ziarniste pochodzenia fluwioglacjalnego, oraz miejscami gliny żółte i brązowe, zlodowacenia bałtyckiego, a także żwiru i żwirki.

6. Warunki hydrogeologiczne

Na omawianym terenie można wyróżnić trzy zasadnicze poziomy wodonośne :

- I – poziom kredowy
- II – poziom trzeciorzędowych
- III – poziom czwartorzędowy
- POZIOM KREDOWY - tworzą spękane i szczelinowate margle wieku górno kredowego. Poziom ten łączy się z poziomem trzeciorzędowym. Miąższość strefy spękanej wynosi kilkadziesiąt metrów. Rozpatrując cały obszar badanego rejonu można przyjąć, że wszystkie poziomy wodonośne, a szczególnie poziom trzeciorzędowy i kredowy tworzą na terenie wymyć rynnowych jeden poziom wodonośny o zwierciadle swobodnym.

- POZIOM TRZECIORZĘDOWY – poziom ten o napiętym zwierciadle wody tworzą piaski drobno ziarniste jako warstwa ciągła występująca na całym obszarze rejonu od kilku do kilku dziesięciu metrów. Miąższość piasków uzależniona jest od ukształtowania powierzchni przed trzeciorzędowej. Warstwami napinającymi jest kompleks warstw nieprzepuszczalnych (gliny zwałowe i ility)
- POZIOM CZWARTORZĘDOWY – w poziomie tym wyróżnić można dwa horyzonty wodonośne :
 - horyzont o zwierciadle swobodnym, zalegającym w piaskach i żwirach o zmiennej miąższości stabilizującym się bezpośrednio pod powierzchnią terenu.
 - horyzont o zwierciadle napiętym, który tworzą zasadniczo piaski drobno ziarniste, zalegające w postaci izolowanych soczewek w obrębie glin zwałowych i iltów. Wielkość ciśnienia uzależniona jest od głębokości ich zalegania, a kontakty z podstawowymi poziomami praktycznie nie istnieją, a wody mają charakter wód statycznych.

7. Warunki geologiczno - inżynierskie

Na podstawie budowy geologicznej regionu, oraz na podstawie materiałów uzyskanych z wierceń badawczych ustalono, że na przedmiotowym terenie w przy powierzchniowych warstwach występują następujące grunty: grunty nasypowe, piaski drobnoziarniste, gleba, piaski drobno i grubo ziarniste, piaski gliniaste, oraz gliny piaszczyste.

Parametry geotechniczne, charakterystyczne dla grup i warstw podano na podstawie :

- badań terenowych
- badań kameralnych
- normy PN – 81/B – 03020

Uogólnione parametry geotechniczne charakterystyczne dla grup i warstw podano

w tabeli „PARAMETRY GEOTECHNICZNE”

Nawiercone w otworach grunty ujęto w następujące grupy i warstwy geotechniczne:

<u>Grupa</u>	<u>I</u>	- to grunty mineralne, rodzime, nie spoiste, lub na granicy spoistości.
Warstwa	IA	- są to piaski drobnoziarniste, szaro żółte, mało wilgotne, średnio zagęszczone, o stopniu zagęszczenia $I_D = 0,45-0,50$
Warstwa	IB	- są to piaski grubo ziarniste, jasno szare, nawodnione, zagęszczone, o stopniu zagęszczenia $I_D = 0,70$
<u>Grupa</u>	<u>II</u>	- to grunty mineralne, rodzime, spoiste, o stopniu skonsolidowania typu “B” i “C”
Warstwa	IIB	- są to gliny piaszczyste, brązowo szare, mało wilgotne, twardo plastyczne, o stopniu plastyczności $I_L = 0,10 - 0,20$ / stopień konsolidacji “B” /.

Warstwa IIC - przyporządkowano tu piaski gliniaste, szaro żółte mało wilgotne, twardo plastyczne o stopniu plastyczności $I_L = 0,10 - 0,20$ / stopień konsolidacji "C" /.

8. Wnioski końcowe

Na podstawie materiałów uzyskanych z wierceń badawczych i innych robót geotechnicznych można wyciągnąć następujące wnioski:

- Przedmiotowy teren jest terenem, o deniwelacjach kilku dziesięciu centymetrowych, łatwo dostępny.
- Podłoże gruntowe nie jest jednolite, lecz uwarstwione, składa się z gleby, piasków drobno i grubo ziarnistych, piasków gliniastych, oraz glin piaszczystych .
- Wodę gruntową stwierdzono w otworze badawczym G – 1 i G - 3 na głębokości 5,2 – 6,3 m ppt.
- Warunki gruntowe, z jakimi mamy tutaj do czynienia można zaliczyć do prostych warunków geotechnicznych.
- Parametry geotechniczne gruntów występujących w podłożu gruntowym podano w tabeli „PARAMETRY GEOTECHNICZNE” .


mgr inż. STANISŁAW BIELEWSKI
62-510 Konin, ul. Wyszyńskiego 34/18
tel.: 063 2433809, 0-602 575072
Uprawniony w zakresie geologii inżynierskiej
Nr upr. VII - 1091

3. Projekt geotechniczny

1. Prognoza zmian właściwości podłoża gruntowego w czasie.

Nie przewiduje się zmian właściwości podłoża gruntowego w czasie.

2. Określenie obliczeniowych parametrów geotechnicznych.

Parametry geotechniczne wg. PN-81/B03020 zestawiono w tabeli "PARAMETRY GEOTECHNICZNE" (część 2 niniejszego opracowania)

3. Określenie częściowych współczynników bezpieczeństwa do obliczeń geotechnicznych.

Częściowe współczynniki bezpieczeństwa należy przyjąć zgodnie z Załącznikiem B do normy EN 1997-1:2004

4. Określenie oddziaływań od gruntu

W bezpośrednim podłożu zalegają grunty piaszczysto gliniaste, które nie będą oddziaływać niekorzystnie na budowlę.

5. Przyjęcie modelu obliczeniowego podłoża gruntowego.

Model pracy podłoża gruntowego przy sprawdzaniu oporu granicznego podłoża należy przyjąć według normy EN 1997-1:2004

6. Podkreślenie nośności i osiadania podłoża gruntowego.

Nośność i osiadanie oblicza konstruktor obiektu. Osiadania należy rozpatrywać zgodnie z Załącznikiem F do normy EN 1997-1:2004.

7. Ustalenie danych do zaprojektowania fundamentów.

Niezbędne dane do zaprojektowania fundamentów zestawiono w części 2 niniejszego opracowania.

8. Wykonstwo robót ziemnych.

Roboty ziemne należy wykonywać zgodnie z normą PN/B 06050 i PN – 81/B – 03020 pkt.2.4.

9. Oddziaływanie wody gruntowej na obiekt.

W obliczeniach projektowych należy uwzględnić oddziaływanie wody na projektowany obiekt w przypadku intensywnych opadów atmosferycznych, kiedy poziom wód może się podnieść.

10 Określenie zakresu niezbędnego monitoringu obiektu budowlanego

Dla tych obiektów nie przewiduje się konieczności monitoringu.

mgr inż. STANISŁAW BIELEWSKI
62-510 Kom. ul. Wyszyńskiego 34/18
tel.: 063 24 33809, 0-602 575072
Uprawniony w zakresie geologii inżynierskiej
Nr upr. VII - 1091

PARAMETRY GEOTECHNICZNE

Wartości normowe parametrów

Numer warstwy geotechn.	Rodzaj gruntu	Symbol konsolidacji gruntu	Stan gruntu		Włgocność naturalna	Gęstość objętościowa	Spójność	Kąt tarcia wewnętrzzn.	Edometryczny moduł ściśliwości pierwotnej	Moduł odkształcenia pierwotnego
			Stopień zagęszcz.	Stopień plastyczności						
			I_b	I_L	$W_n(\%)$	T/m^3	kPa	stopnie	E_o (kPa)	M_o (kPa)
IA	Pd		0,45-0,50 ¹		6 ²	1,64 ²		30	45667	60329
IB	Pr		0,70 ¹		19 ²	2,03 ²		32	107728	127968
IIB	G	B		0,10-0,20 ¹	13 ²	2,17 ²	31,4	18	30000	39400
IIC	Pg	C		0,10-0,20 ¹	13 ²	2,13 ²	18,6	15	21840	31280

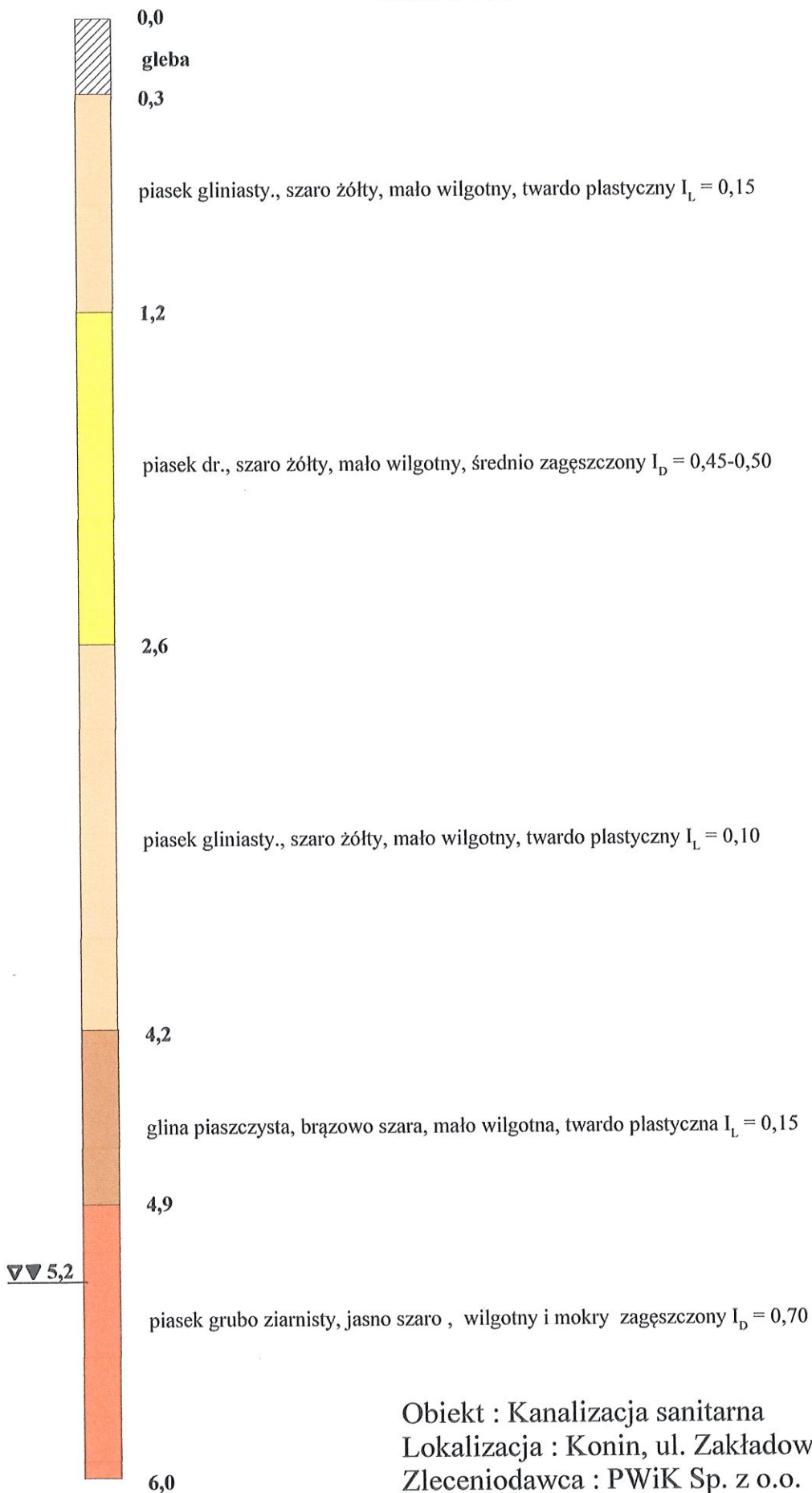
¹ z badań terenowych

² z badań kameralnych

Inwestor : PWiK sp. z o.o.
Lokalizacja : Konin, ul. Spółdzielców

mgr inż. STANISŁAW BIELEWSKI
62-510 Konin, ul. Wyszyńskiego 34/18
tel.: 063 2433809, 0-602 575072
Uprawniony w zakresie geologii inżynierskiej
(Nr upr. VII - 1091)

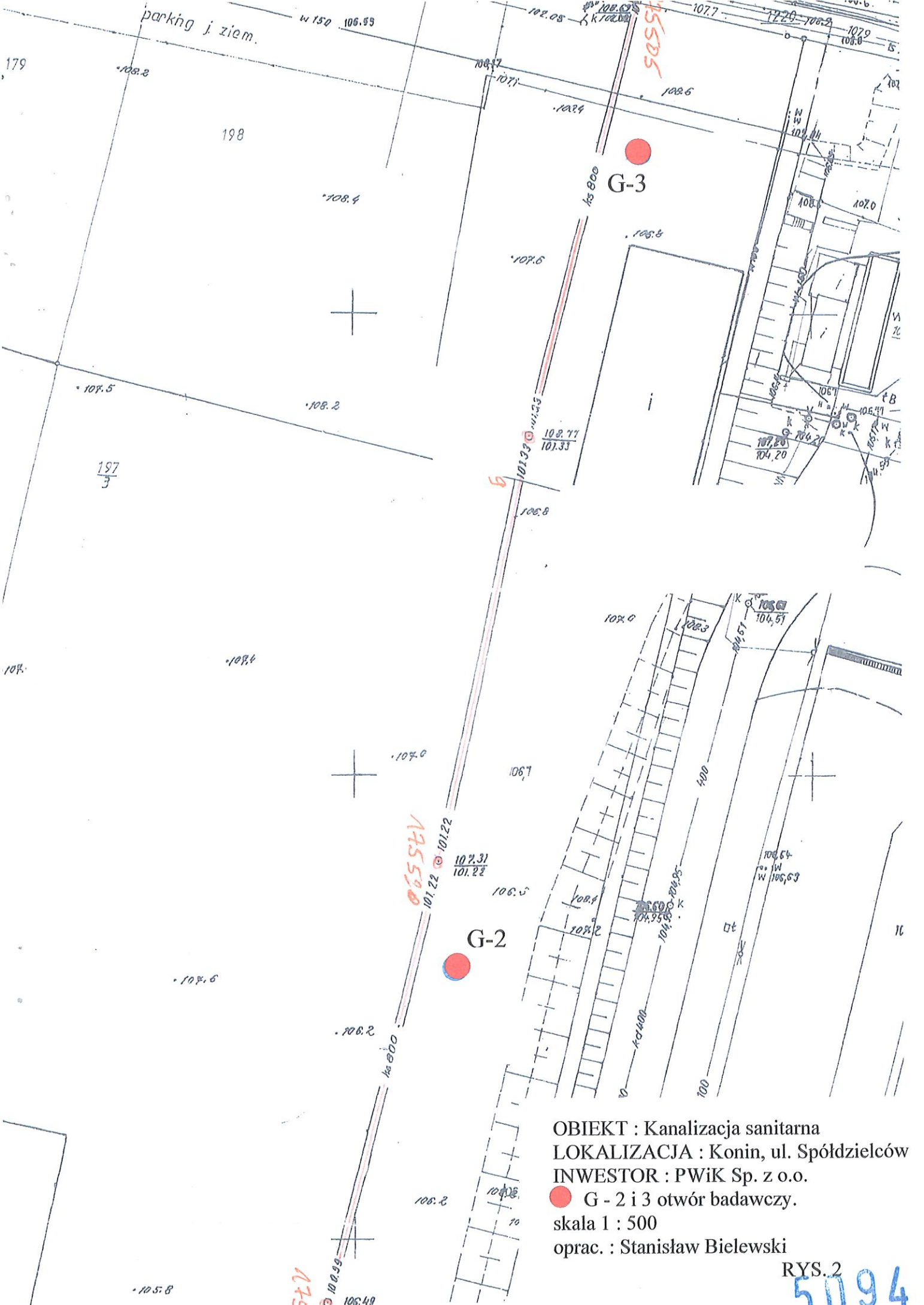
+105,70 m npm PROFIL GEOTECHNICZNY G – 1
skala 1 : 25



Obiekt : Kanalizacja sanitarna
Lokalizacja : Konin, ul. Zakładowa
Zleceniodawca : PWiK Sp. z o.o.
oprac: Stanisław Bielewski

Rys. 1A

5094.1

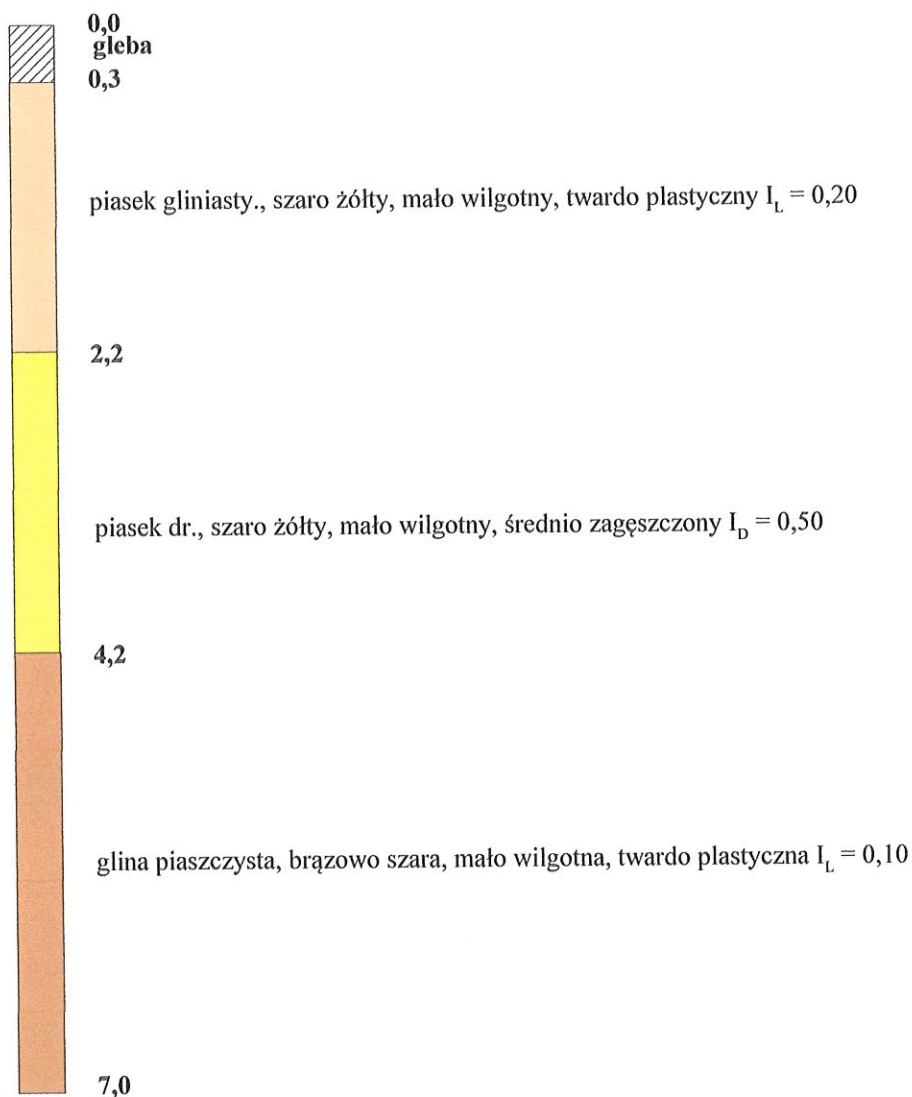


OBIEKT : Kanalizacja sanitarna
LOKALIZACJA : Konin, ul. Spółdzielców
INWESTOR : PWiK Sp. z o.o.
 ● G - 2 i 3 otwór badawczy.
 skala 1 : 500
 oprac. : Stanisław Bielewski

RYS.2
 5094

PROFIL GEOTECHNICZNY G – 2
skala 1 : 50

+106,30 m nrm

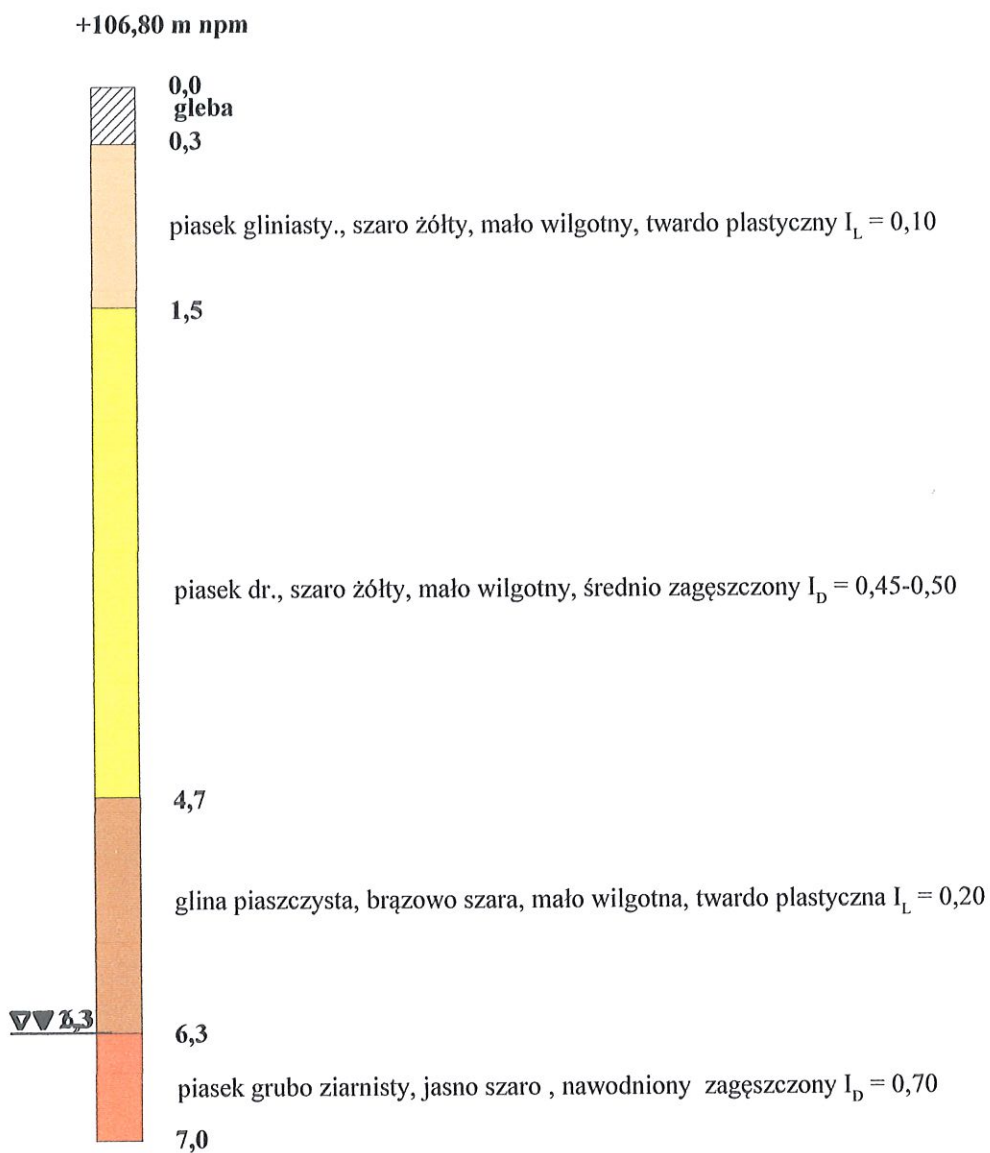


Obiekt : Kanalizacja sanitarna
Lokalizacja : Konin, ul. Zakładowa
Zleceniodawca : PWiK Sp. z o.o.
oprac: Stanisław Bielewski

Rys. 2A

5094.

PROFIL GEOTECHNICZNY G – 3
skala 1 : 50



Obiekt : Kanalizacja sanitarna
Lokalizacja : Konin, ul. Zakładowa
Zleceniodawca : PWiK Sp. z o.o.
oprac: Stanisław Bielewski

Rys. 2B

5094.

Symbole geotechniczne gruntów wg normy
PN - 74/B - 02480

GRUNTY NASYPOWE

NB	nasyb budowlany	C - gruz ceglany
NN	nasyb nie kontrolowany	B - gruz betonowy

GRUNTY ORGANICZNE RODZIME

H	grunt próchniczny	2% \dot{I}_{om} \dot{I} 5%
Nm	namul	5% \dot{I}_{om} \dot{I} 30%
T	torf	30% \dot{I}_{om}

**GRUNTY MINERALNE RODZIME
NIESKALISTE**

KW	wietrzelina	
KWg	wietrzelina gliniasta	
KR	rumosz	kamieniste
KRg	rumosz gliniasty	
KO,K	otoczaki, kamienie	
Z	żwir	
Zg	żwir gliniasty	gruboziarniste
Po	pospółka	
Pog	pospółka gliniasta	
Pr	piasek grubo	
Ps	piasek średni	drobnoziarniste,
Pd	piasek drobny	niespoiste
Pπ	piasek pylasty	
Pg	piasek gliniasty	
Hp	pył piaszczysty	
Il	pył	
Gp	glina piaszczysta	
G	glina	drobnoziarniste,
Gπ	glina pylasta	spoiste
Gpz	glina piaszczysta zwięzła	
Gz	glina zwięzła	
Gπz	glina pylasta zwięzła	
Ip	il piaszczysty	
I	il	
Iπ	il pylasty	

GRUNTY SKALISTE

ST	skała twarda
SM	skała miękka

INNE GRUNTY NIETYPOWE

Kr	kreda	PL	popioły luźne
Gy	gytla	Pz	popioły zeskalone
Cb	węgiel brunatny	Pn	popioły niezeskalone
Ck	węgiel kamienny	Sm	śmieci
Kp	kreda pisząca		
Gb	gleba		
CaCO ₃	węgiel wapnia		

**ZNAKI DODATKOWE DOTYCZĄCE
OPISU GRUNTÓW**

+	domieszki
//	przewarstwienia
/	na pograniczu
()	w nawiasie określenia uzupełniające dotyczące: składu nasybu, rodzaju gruntów organicznych, petrografii skał
<u>G - 4</u>	numer wiercenia
52,7	rzędna wiercenia

OPRÓBOWANIE WIERCENIA

↑	próbka o naturalnym uziarnieniu	(NU)
↕	próbka o naturalnej strukturze	(NNS)
↔	próbka o naturalnej wilgotności	(NW)
○	próbka wody gruntowej	

**OZNACZENIE WODY W
WIERCENIU**

—	wyinterpolowany max poziom wody gruntowej (piezometryczny)
2,3	piezometryczny poziom wody (PPW) ustalony w czasie wiercenia głębokość w m.

2,9	nawiercony poziom wody gruntowej i głęb. w m.
□	grunt nawodniony
□	grunty wilgotne
□	sączenie wody

**OZNACZENIE RODZAJU BADAŃ
I SONDOWAŃ**

●	penetrometr tłoczkowy	(PP)
x	ścinararka obrotowa	(TV)
□	sonda cylindryczna	(SPT)
□	sonda ścinająca obrotowa	(VT)
□	badania presjo metrem	(P)

ZW	rodzaj sondowania i strefa przebadana sondą
ZW	udarowo - obrotowa
SL	lekka - wbijana
SW	wciszana
S.C.	ciężka wbijana

OZNACZENIE STANU GRUNTU

$I_{0,50}$	= 0,50	- stopień zagęszczenia
$I_{L,0,20}$	= 0,20	- stopień plastyczności

INNE OZNACZENIA

HIB	nr warstwy geotechnicznej
—	projektowany poziom posadowienia
~	podstawowe granice litologiczno - stratygraficzne
—	granica warstwy geotechnicznej
N - S	kierunek przekroju geotechnicznego