

"GEOKOM"
Krzysztof Cabalski
Konsultacje, badania i usługi w zakresie
geologii i ochrony środowiska
02-109 Warszawa, ul. Ks. Trojdena 13 m. 12
tel. (22) 658 46 23, 0-603 165 658
REGON 011795991, NIP 526-149-02-99

DOKUMENTACJA WARUNKÓW GEOTECHNICZNYCH

DLA PROJEKTOWANEJ PRZEBUDOWY PRZEPUSTU NA MOST

W CIĄGU DROGI KRAJOWEJ NR 57 (ul. St. Moniuszki)

W MAKOWIE MAZOWIECKIM

Województwo: mazowieckie

Powiat: Maków Mazowiecki

Miasto: Maków Mazowiecki

Opracował:



Mgr Michał Radzikowski
uprawnienia geol-inż. nr VI - 0400

Warszawa, czerwiec 2011 r.

SPIS TREŚCI

1. WSTĘP	3
2. CEL PRAC	3
3. CHARAKTERYSTYKA INWESTYCJI	3
4. ZAKRES WYKONANYCH PRAC BADAWCZYCH	4
5. BUDOWA GEOLOGICZNA	4
6. WARUNKI GEOTECHNICZNE	5
7. WARUNKI HYDROGEOLOGICZNE	6
8. WNIOSKI	7

SPIS ZAŁĄCZNIKÓW GRAFICZNYCH:

Zał. 1.	Szkic sytuacyjny z lokalizacją punktów badawczych, orientowany; rysunek nieskalowany
Zał. 2.	Przekroje geotechniczne, skala pionowa 1: 100
Zał. 3.1-3	Karty dokumentacyjne otworów wiertniczych
Zał. 4	Objaśnienia znaków i symboli.

1. WSTĘP

Opracowanie niniejsze wykonano na zlecenie Zakładu Budowy i Konserwacji Urządzeń Drogowych „VIA” Sp. z o.o., ul. Marii Curie-Skłodowskiej 37 lok. 91, 05-800 Pruszków.

Podstawą prawną opracowania są:

- Rozporządzenie Ministra Spraw Wewnętrznych i Administracji z dnia 24 września 1998 r. w sprawie ustalania geotechnicznych warunków posadawiania obiektów budowlanych (Dz. U. 1998 nr 126 poz. 839);
- Rozporządzenie Ministra Transportu i Gospodarki Morskiej z dnia 30 maja 2000 r. w sprawie warunków technicznych, jakim powinny odpowiadać drogowe obiekty inżynierskie i ich usytuowanie, (Dz. U. 2000 nr 63 poz. 735).

Dokumentacja niniejsza jest sporządzana dla etapu projektu budowlanego.

2. CEL PRAC

Celem niniejszej dokumentacji jest rozpoznanie warunków geotechnicznych podłoża dla projektowanej przebudowy przepustu na most w ciągu drogi krajowej nr 57 (ul. St. Moniuszki) w Makowie Mazowieckim

W dokumentacji określono:

- litologię gruntów budujących podłoże,
- parametry fizyczne i mechaniczne występujących gruntów,
- warunki hydrogeologiczne w podłożu budowlanym tj. zasięg występowania warstw wodonośnych i głębokości zalegania zwierciadła wód podziemnych.

3. CHARAKTERYSTYKA INWESTYCJI

Projektowany most będzie konstrukcją żelbetową, monolityczną wspartą na dwóch przyczółkach. Przyczółki prawdopodobnie posadowione zostaną pośrednio na palach. Dodatkowo, na czas budowy, konieczne będzie wykonanie objazdu po wschodniej stronie projektowanej przebudowy. Wiąże się to z koniecznością wykonania tymczasowego przepustu oraz dojazdów.

Kategorię geotechniczną inwestycji określi Projektant na podstawie niniejszej dokumentacji.

4. ZAKRES WYKONANYCH PRAC BADAWCZYCH

Dla opracowania dokumentacji wykonano 5 otworów geotechnicznych. Dwa z nich, mające na celu określenie warunków geotechnicznych podłoża mostu (otwory 1 (S) i 2 (N)), wykonano do głębokości 10 m ppt., pozostałe trzy otwory (dla celów tymczasowego objazdu) wykonano do 2,2 i 2,5 m ppt. Łącznie wykonano 26,9 mb wierceń.

Prace wiertnicze prowadzone były przy stałym nadzorze geologicznym. W ramach nadzoru na podstawie badań makroskopowych scharakteryzowano poszczególne przewiercane grunty, rejestrowano przejawy wód podziemnych. Otwory głębokie wykonano wiertnicą mechaniczną, świdrem ślimakowym, płytkie otwory wykonano zestawem ręcznym. Po zakończeniu wierceń otwory zostały zlikwidowane poprzez zasypanie urobkiem z zachowaniem kolejności następstwa warstw i ubiciem.

Ze względu na brak mapy sytuacyjno-wysokościowej wszystkie otwory zostały zlokalizowane pomiarami prostokątnymi do istotnych szczegółów terenowych. Niwelacja została wykonana w stosunku nawierzchni istniejącego przepustu. Przyjęto roboczą rzędną o wartości 100, co w przybliżeniu odpowiada wysokości tego punktu nad poziom morza. Lokalizację otworów wiertniczych, repera roboczego oraz przebieg przekrojów geotechnicznych pokazano na szkicu sytuacyjnym stanowiącym część załącznika 1.

Na podstawie przeprowadzonych prac i badań oraz analizy ich wyników opracowano karty dokumentacyjne otworów wiertniczych, opracowano przekroje geotechniczne oraz podano parametry fizyczne i mechaniczne występujących gruntów.

Prace i badania terenowe zostały wykonane w dniach: 03.06.2011 r. oraz 10.06.2011 r.

5. BUDOWA GEOLOGICZNA

Wg podziału Polski J. Kondrackiego (1994) omawiany teren położony jest w obrębie Wysoczyzny Ciechanowskiej. Obejmuje ona obszar pomiędzy Równiną Raciąską i doliną Wkry na zachodzie, Wzniesieniami Mławskimi na północy, Doliną Dolnej Narwi na wschodzie i Kotliną Warszawską na południu. Projektowany most ma być wykonany nad bezimienym ciekim będącym prawym dopływem rz. Orzyc. Orzyc przecina Wysoczyznę Ciechanowską w poprzek, przerzucając się ze Wzniesień Mławskich wprost na południe do Narwi.

W budowie geologicznej udział biorą holocenyjskie utwory rzeczne wykształcone jako namuły gliniaste i piaszczyste oraz piaski rzeczne i mady podścielone gruntami o genezie lodowcowej. Grunty lodowcowe wykształcone to gliny zwałowe i ich zwietrzeliny wraz z przewarstwiającymi je piaskami i żwirami wodnolodowcowymi zlodowacenia środkowopolskiego fazy mławskiej.

W przypowierzchniowych partiach terenu, na skutek działalności człowieka, lokalnie występują grunty antropogeniczne (nasypy budowlane i niebudowlane).

6. WARUNKI GEOTECHNICZNE

Generalnie w podłożu inwestycji wyróżniono III zespoły gruntowe, które dodatkowo podzielono na warstwy geotechniczne.

I zespół gruntowy to gleby, nasypy niebudowlane oraz nasypy budowlane. Grunty te występują bezpośrednio przy powierzchni terenu, a ich miąższość wynosi 0,3 – 2,0 m. Grunty te (za wyjątkiem nasypów budowlanych związanych z korpusem DK 57), ze względu na przypadkowość składu i zawartość substancji organicznej należy uznać za nienośne i bez specjalnych zabiegów wzmacniających nie mogą stanowić podłoża budowli.

II zespół gruntowy to grunty związane z akumulacją rzeczną. Są to słabonośne i nienośne grunty organiczne wykształcone jako namuły gliniaste i piaszczyste oraz piaski rzeczne i mady gliniaste z domieszką piasku drobnego i namułu gliniastego. Grunty spoiste należy zaliczyć do nieskonsolidowanych innych niż morenowe (symbol C wg PN-81/B-03020). Grunty tego zespołu nie mogą stanowić podłoża bezpośredniego dla mostu, warunkowo mogą być dopuszczone jako podłoże tymczasowej drogi dojazdowej.

Ze względu na wykształcenie i stan (konsystencję) podzielono je na pięć warstw geotechnicznych:

Warstwa geotechniczna IIa – grunty organiczne (namuły gliniaste) w stanie plastycznym o $I_L = 0,40$;

Warstwa geotechniczna IIb – grunty organiczne (namuły gliniaste) w stanie twardoplastycznym o $I_L = 0,20$;

Warstwa geotechniczna IIc – grunty organiczne (namuły piaszczyste) w stanie średniozagęszczonym o $I_D = 0,40$;

Warstwa geotechniczna IId – piaski drobne rzeczne i deluwialne, w stanie średniozagęszczonym o $I_D = 0,40$;

Warstwa geotechniczna IIe – grunty madowe (gliny piaszczyste przewarstwiane piaskiem drobnym i namulem gliniastym) w stanie plastycznym o $I_L = 0,40$.

III zespół gruntowy, grunty o genezie lodowcowej, wykształcone jako gliny piaszczyste i gliny piaszczyste ze żwirem lokalnie przewarstwione piaskami grubymi o genezie wodnolodowcowej. Ze względu na wykształcenie i stan podzielono ten zespół na cztery warstwy geotechniczne:

Warstwa geotechniczna IIIa – grunty zwałowe (gliny piaszczyste) w stanie plastycznym o $I_L = 0,40$;

Warstwa geotechniczna IIIb – grunty zwałowe (gliny piaszczyste) w stanie twardoplastycznym o $I_L = 0,20$;

Warstwa geotechniczna IIIc – grunty zwałowe (gliny piaszczyste ze żwirem) w stanie twardoplastycznym o $I_L = 0,10$;

Warstwa geotechniczna IIId – grunty wodnolodowcowe (piaski grube) średniozagęszczone o $I_D = 0,40$.

Normowe parametry geotechniczne gruntów określone na podstawie cech wiodących I_L i I_D według PN-81/B-03020 przedstawiono w tabeli 1.

Zgodnie z PN-83/B-02482 w analizowanych warunkach pale powinny być zagłębione w warstwę IIIb, IIIc oraz IIId na głębokość co najmniej 2,0 m. a w obliczeniach należy uwzględnić wyboczenie pali związane z ich przechodzeniem przez warstwę namulów. Należy się liczyć również z możliwością wystąpienia tarcia negatywnego (ujemnego) gruntów II zespołu (szczególnie namulów).

W podłożu tymczasowych dróg dojazdowych po stronie południowej, występują nasypy niebudowlane podścielone gruntami organicznymi, słabonośnymi. W związku z tym konieczne będzie wykonanie wzmocnienia podłoża i nasypu o wysokości co najmniej 0,5 m. Po północnej stronie warunki gruntowe są korzystne, po wykorytowaniu gleby można ułożyć drogę tymczasową.

Przyczółki tymczasowego przepustu należy zabezpieczyć przed rozmyciem.

7. WARUNKI HYDROGEOLOGICZNE

Dla analizowanej inwestycji w trakcie prowadzenia badań terenowych stwierdzono korzystne warunki hydrogeologiczne. Zwierciadło wód gruntowych związane z wodą powierzchniową w bezimiennym cieku ma niewielkie rozprzestrzenienie – w aktualnie rozpatrywanym okresie (czerwiec 2011) w żadnym z otworów go nie stwierdzono. Woda przy powierzchni terenu pojawiała się w formie niewielkich sączek w obrębie gruntów spoistych II zespołu.

Stwierdzono występowanie wody gruntowej pod znacznym ciśnieniem hydrostatycznym w soczewce piasków grubych nawierconych w otworze 1(S) na głębokości 7,50 m. Woda podniosła się o pięć metrów do głębokości 2,5 m ppt. W przypadku wykonywania pali wierconych należy zwrócić szczególną uwagę na balastowanie otworu.

Tab. 1. **Normowe** parametry geotechniczne gruntów
określone na podstawie cech wiodących I_L i I_p wg PN-81/B-03020

Nr zespołu gruntowego / warstwy geotechnicznej	Rodzaj gruntu	Nazwa gruntu	Stan gruntu		Gęstość objętościowa $\rho^{(n)}$ [t/m ³]	Kąt tarcia wewnętrzznego $\phi^{(n)}$ [°]	Spójność $c_u^{(n)}$ [kPa]	Moduł ścisłości ogólnej $E_o^{(n)}$ [kPa]	Edometryczny moduł ścisłości pierwotnej $M_o^{(n)}$ [kPa]	Symbol skonsolidowania gruntów spoistych
			Stopień zagęszczenia I_p	Stopień plastyczności I_L						
I	Gleby, nasypy	H, nN, nB	-	-	-	-	-	-	-	-
IIa	Grunty organiczne, słabonośne	Nmg	-	0,4	-	-	-	-	-	-
IIb		Nmg	-	0,2	-	-	-	-	-	-
IIc		Nmp	0,4	-	-	-	-	-	-	-
IIId	Piaski madowe	Pd	0,4	-	1,75* 1,90**	30	-	37 000	48 000	-
IIe	Grunty spoiste madowe	Gp/Pd/Nmg	-	0,4	2,00	11,0	10,0	12 000	17 000	C
IIIa	Utwory lodowcowe	Gp	-	0,4	2,10	14,5	24,7	17 900	23 600	B
IIIb		Gp	-	0,2	2,20	18,3	31,5	28 000	36 900	B
IIIc		Gp+Ż	-	0,1	2,20	20,1	35,4	36 500	48 000	B
IIId		Pr	0,4	-	2,00	32,5	-	66 900	79 300	-

* wartości dla gruntów zalegających powyżej zwierciadła wód gruntowych

** wartości dla gruntów zalegających poniżej zwierciadła wód gruntowych

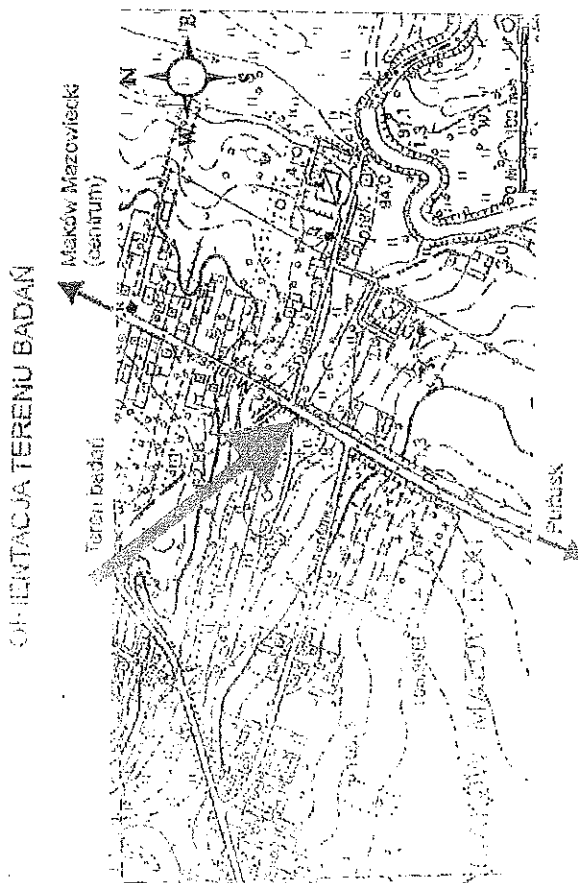
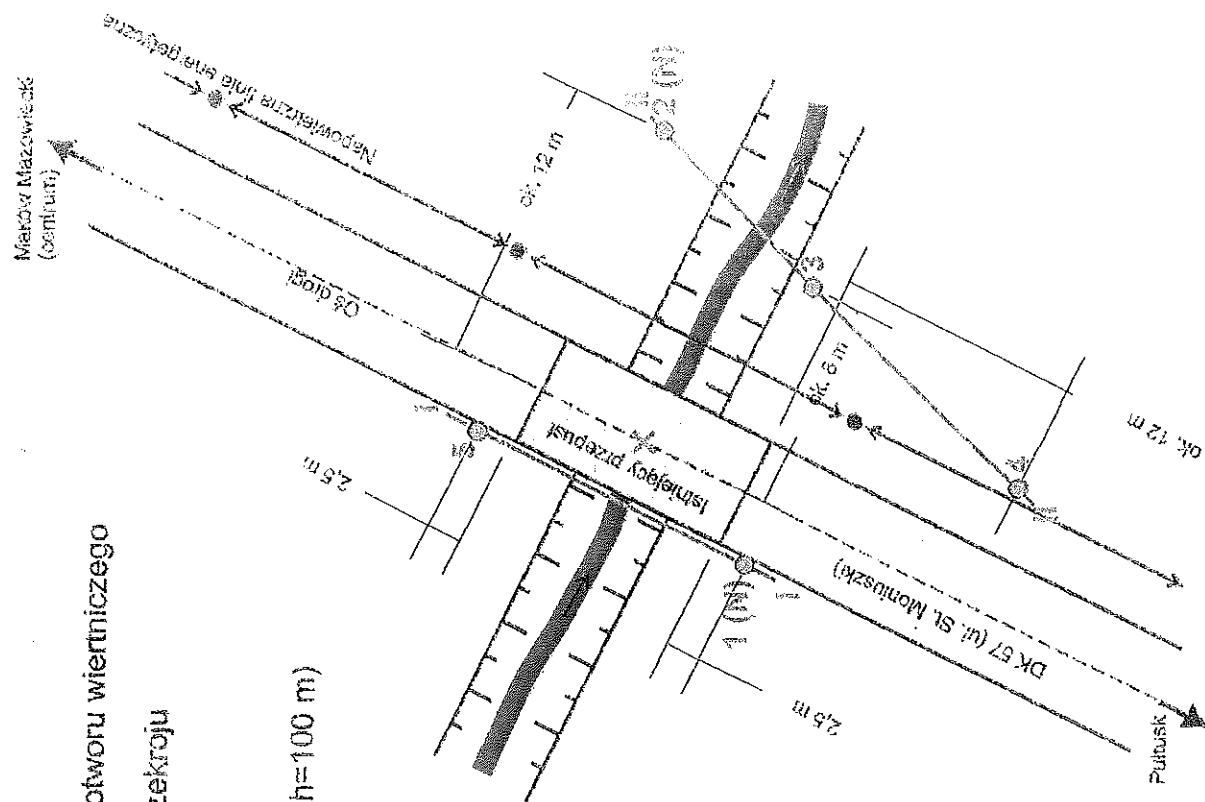
8. WNIOSKI

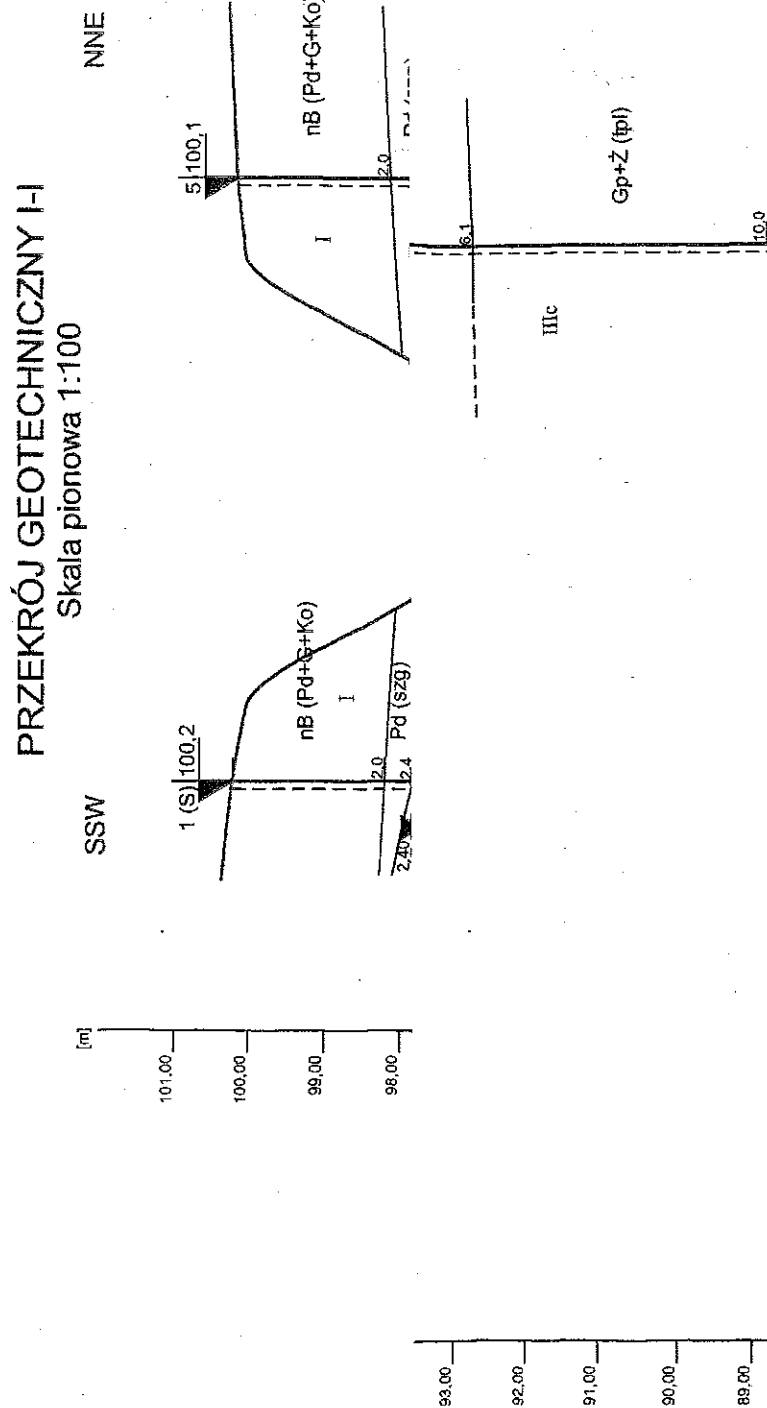
1. W budowie geologicznej udział biorą holocenijskie utwory rzeczne wykształcone jako namuły gliniaste i piaszczyste oraz piaski rzeczne i mady podścielone gruntami o genezie lodowcowej. Grunty lodowcowe wykształcone to gliny zwałowe i ich zwietrzeliny wraz z przewarstwiającymi je piaskami i żwirami wodnolodowcowymi.
2. W podłożu inwestycji wyróżniono trzy zespoły gruntowe, które dodatkowo podzielono na warstwy geotechniczne. Ich charakterystykę przedstawiono w rozdziale 6 i tabeli 1.
3. Warunki geotechniczne dla bezpośredniego posadowienia fundamentu mostu są niekorzystne. Zaleca się wykonanie pośredniego posadowienia na palach zagłębionych warstwę IIIb, IIIc oraz IIId na głębokość co najmniej 2,0 m., a w obliczeniach nośności pali należy uwzględnić ich wyboczenie związane z przechodzeniem przez warstwę namulów.
4. Tymczasowa droga dojazdowa po stronie południowej ze względu na występowanie gruntów słabonośnych, wymagać będzie wykonania wzmocnienia podłoża i nasypu o wysokości co najmniej 0,5 m. Po północnej stronie warunki gruntowe są korzystne, po wykorytowaniu gleby można ułożyć drogę tymczasową.
5. Przyczółki tymczasowego przepustu należy zabezpieczyć przed rozmyciem.
6. Dla analizowanej inwestycji w trakcie prowadzenia badań terenowych (czerwiec 2011 r.) stwierdzono korzystne warunki hydrogeologiczne. Jedynym problemem, w przypadku wykonywania pali wierconych, może okazać się przewarstwienie piasków wodnolodowcowych z wodą pod znacznym ciśnieniem hydrostatycznym w południowym przyczółku mostu.

Szkic sytuacyjny z lokalizacją punktów badawczych

Objaśnienia:

- 1 Lokalizacja i numer otworu wiertniczego
- Przebieg i numer przekroju geotechnicznego
- × Lokalizacja reperu roboczego (przyjęte $h=100$ m)





[illegible]

KARTA DOKUMENTACYJNA OTWORU WIERTNICZEGO

Zał.
3.2

miejscowość: Maków Mazowiecki
 problem: Przebudowa przepustu na most

otwór nr: 2 (N)
 rzędna: z niwelacji (rzędna robocza)
 zleceniodawca: VIA Sp. z o.o.
 data wyk.: 03.06.2011 r.
 wykonawca: GEOKOM

umowa:
 wiercenie nadzorował: mgr K. Cabalski
 skala: 1:100
 wiercenie opracował: mgr M. Radzikowski

przelot warstw	miąższość warstw	głębokość i rodzaj pobranej próbki gruntu	warunki wodne	numer warstwy geotechnicznej	symbol geotechniczny	analiza makroskopowa						stratygrafia	uwagi
						rodzaj gruntów	wilgotność	ilość walczkowań	Pocket penetrometr kG/cm ²	ścianarka obrotowa kG/cm ²	stan gruntu		
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14

Otwór 2 (N)

rzędna: 98,7 m

0,0													
0,3	0,3				H	Gleba piaszczysta							
1,3	1,0				II d	Pd	Pasek drobny, brązowy	w			szg		I _D =0,40
3,2	1,9		1,80 2,00		II e	Gp//Pd//Nmg	Glina piaszczysta przewarstwiana piaskiem drobnym i namulem gliniastym, szara, w spągu warstwy bruk	m	4/3/3		pl		I _L =0,40
4,0	0,8		3,20		III a	Gp	Glina piaszczysta, szara	w	2/2		pl		I _L =0,40
6,1	2,1				III b	Gp	Glina piaszczysta, szara	w	2/1/1		tpl		I _L =0,20
10,0	3,9				III c	Gp+Ż	Glina piaszczysta ze żwirem, szara	w	1/1/0		tpi		I _L =0,10

KARTA DOKUMENTACYJNA OTWORU WIERTNICZEGO

Zał.
3.3

miejscowość: Maków Mazowiecki
 problem: Przebudowa przepustu na most

otwór nr: 3, 4, 5
 rzędna: z niwelacji (rzędna robocza)
 zleceńodawca: VIA Sp. z o.o.
 data wyk.: 10.06.2011 r.
 wykonawca: GEOKOM

umowa:
 wiercenie nadzorował: mgr K. Cabalski
 skala: 1:100
 wiercenie opracował: mgr M. Radzikowski

przelot warstw	miąższość warstw	głębokość i rodzaj pobranej próbki gruntu	warunki wodne	numer warstwy geotechnicznej	symbol geotechniczny	analiza makroskopowa						stratygrafia	uwagi
						rodzaj gruntów	wilgotność	ilość walczkowań	Pocket penetrometr kG/cm ²	ścianarka obrotowa kG/cm ²	stan gruntu		
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14

Otwór 3

rzędna: 98,0 m

0,0													
0,5	0,5			I	nN	Nasyp niebudowlany (Pd+H+G+gruz), szary	w				ln		
1,1	0,6			IIb	Nmg//Pd	Namuł gliniasty przew. piaskiem drobnym, szary	w	4/5/4			tpl		I _L =0,20
2,2	1,1			IIa	Nmg	Namuł gliniasty, ciemno-szary	m	13/14			pl		I _L =0,40

Otwór 4

rzędna: 98,8 m

0,0													
0,5	0,5			I	nN	Nasyp niebudowlany (Pd+H+G+gruz), szary	w				ln		
1,5	1,0			IIc	Nmp	Namuł piaszczysty, szary	w				szg		I _D =0,40
2,2	0,7			IIa	Nmg	Namuł gliniasty, ciemno-szary	m	14/14			pl		I _L =0,40

Otwór 5

rzędna: 100,1 m

0,0													
2,0	2,0			I	nB	Nasyp budowlany (Pd+G+Ko), brązowo-szary	w				szg		
2,5	0,5			IIId	Pd	Piasek drobny, szary	w/m				szg		I _D =0,40

OBJAŚNIENIA ZNAKÓW I SYMBOLI WG PN-86/B-02480

GRUNTY NASYPOWE

	NB nasyp budowlany
	NN nasyp niekontrolowany

GRUNTY ORGANICZNE RODZIME

	H grunt próchniczny
	Nm namul
	T torf

GRUNTY MINERALNE RODZIME

	KW wietrzelnina
	KWg wietrzelnina gliniasta
	KR rumosz
	KRg rumosz gliniasty
	KO otoczaki
	Ż żwir
	Żg żwir gliniasty
	Po pospółka
	Pog pospółka gliniasta
	Pr piasek grubo
	Ps piasek średni
	Pd piasek drobny
	Pπ piasek pylasty
	Pg piasek gliniasty
	Ilp pył piaszczysty
	Il pył
	Gp glina piaszczysta
	G glina
	Gπ glina pylasta
	Gpz glina piaszczysta zwięzła
	Gz glina zwięzła
	Gπz glina pylasta zwięzła
	Ip il piaszczysty
	I il
	Iπ il pylasty

GRUNTY SKALISTE

ST	skała twarda, $R_c > 5$ Mpa
SM	skała miękka, $R_c < 5$ Mpa

ZNAKI DODATKOWE DOTYCZĄCE OPISU GRUNTU

+	domieszki	} innego gruntu
//	przewarstwienia	
	na pograniczu	
()	w nawiasie określenia uzupełniające dotyczące m. in. składu nasypu, rodzaju gruntów organicznych, petrografii skał, itp.	
$\frac{5}{527}$	numer wiercenia / rzędna wiercenia	

OPRÓBOWANIE WIERCENIA

próbka o naturalnej strukturze (NNS)
 próbka o naturalnej wilgotności (NW)
 próbka wody gruntowej (WG)

OZNACZENIE WODY W WIERCENIU

wyinterpretowany max. poziom wody gruntowej (piezometryczny) w m ppt
 24.5 piezometryczny poziom wody gruntowej ustalony w czasie wiercenia w m ppt
 3.60 nawiercony poziom wody gruntowej w m ppt
 sączenie wody

OZNACZENIE RODZAJU BADAŃ I SONDOWAŃ

penetrometr tłoczkowy (PP)
 ścinarka obrotowa (TV)
 sonda cylindryczna (SPT)
 sonda ścinająca obrotowa (VT)
 badania presjometrem (P)

WILGOTNOŚĆ GRUNTÓW

s - suchy
 mw - mało wilgotny
 w - wilgotny
 m - mokry
 nw - nawodniony

STAN GRUNTÓW SYPKICH

ln - luźny
 szg - średniozagęszczony
 zg - zagęszczony
 bzg - bardzo zagęszczony
 I_D - stopień zagęszczenia

STAN GRUNTÓW SPOISTYCH

zw - zwarty
 pzw - półzwarty
 tpl - twaroplastyczny
 pl - plastyczny
 mpl - miękoplastyczny
 pl - płynny
 I_L - stopień plastyczności
 2/2 - ilość wałeczków gruntu w terenie

linia i numer przekroju
 podstawowe granice
 litologiczno-stratygraficzne

- numer warstwy
 geotechnicznej

ZASADY WYPEŁNIANIA UPOWAŻNIEŃ**KONSUMENT**

1. Na upoważnieniach obligatoryjnie są wymagane: imię i nazwisko, adres zameldowania, nr i seria dokumentu tożsamości oraz PESEL, dla konsumenta będącego obcokrajowcem: imię i nazwisko, adres zameldowania, nr i seria dokumentu tożsamości.
2. Upoważnienie może zostać wypełnione ręcznie (wielkimi drukowanymi literami) lub pismem maszynowym za wyjątkiem czytelnego podpisu (imię i nazwisko), który konsument składa własnoręcznie pod upoważnieniem.
3. W przypadku upoważnienia konsumenta – art. 24 ust. 1 ustawy z dnia 9 kwietnia 2010 r. o udostępnianiu informacji gospodarczych i wymianie danych gospodarczych stanowi podstawę prawną do przeszukania bazy BIG InfoMonitor w zakresie aktualnych zobowiązań, które są wymagalne. Skreślenie ww. podstawy, spowoduje brak możliwości złożenia zapytania do BIG InfoMonitor, bazy Biura Informacji Kredytowej oraz bazy Związku Banków Polskich.
4. Jeżeli konsument wykreśli w upoważnieniu wyrażenie: „...do pozyskania za pośrednictwem BIG InfoMonitor danych gospodarczych z Biura Informacji Kredytowej S.A. i Związku Banków Polskich dotyczących mojego wymagalnego od co najmniej 60 dni zadłużenia wobec banków lub instytucji upoważnionych do udzielania kredytów, przekraczającego 200 złotych (dwieście złotych) lub braku danych o takim zadłużeniu” upoważnienie będzie uprawniało wyłącznie do złożenia zapytania do bazy BIG InfoMonitor z zastrzeżeniem pkt 3.

PRZEDSIĘBIORCA

1. Na upoważnieniach obligatoryjnie są wymagane: nazwa, adres i NIP.
2. Upoważnienie może zostać wypełnione ręcznie (wielkimi drukowanymi literami) lub pismem maszynowym a przedsiębiorca pod upoważnieniem składa podpis oraz pieczęć.
3. W przypadku upoważnienia przedsiębiorcy – art.105 ust. 4a, 4a' ustawy z dnia 29 sierpnia 1997 r. Prawo bankowe (t.j. Dz. U. 2002, Nr 72, poz. 665 z późn. zm.) stanowi podstawę prawną do przeszukania bazy Biura Informacji Kredytowej S.A. i Związku Banków Polskich, skreślenie tej podstawy prawnej, oznacza brak zgody przedsiębiorcy na złożenie zapytania do bazy Biura Informacji Kredytowej S.A. i Związku Banków Polskich.

TREŚĆ WZORCOWEGO UPOWAŻNIENIA KONSUMENTA, KTÓRE WINIEN POSIADAĆ WIERZYTEL WYSTĘPUJĄCY DO BIURA INFORMACJI GOSPODARCZEJ INFOMONITOR S.A. O POZYSKANIE I UJAWNIE NIE INFORMACJI GOSPODARCZYCH ORAZ DANYCH GOSPODARCZYCH Z BIURA INFORMACJI KREDYTOWEJ S.A. I ZWIĄZKU BANKÓW POLSKICH

Dane Konsumenta

Imię i nazwisko

Adres zamieszkania

Adres zameldowania

Nr i seria dokumentu tożsamości

Data urodzenia (RRRR/MM/DD)

PESEL

(pola nie wypełnia się w przypadku obywatela nie posiadającego nr PESEL)

UPOWAŻNIENIE

Na podstawie art. 24 ust.1 Ustawy z dnia 9 kwietnia 2010 r. o udostępnianiu informacji gospodarczych i wymianie danych gospodarczych (Dz. U. Nr 81, poz.530) oraz na podstawie art. 105 ust. 4a. i 4a¹ ustawy z dnia 29 sierpnia 1997 roku Prawo bankowe (Dz.U. 2002 r. Nr. 72 poz.665 z późn. zm.) w związku z art. 13 ustawy z dnia 9 kwietnia 2010 r. o udostępnianiu informacji gospodarczych i wymianie danych gospodarczych (Dz. U. Nr 81, poz.530.),

ja

(imię i nazwisko Konsumenta)

niniejszym upoważniam

(firma, adres przedsiębiorcy, który występuje o ujawnienie informacji do Biura Informacji Gospodarczej InfoMonitor S.A)

do pozyskania z Biura Informacji Gospodarczej InfoMonitor S.A. z siedzibą w Warszawie przy ul. Zygmunta Modzelewskiego 77 (BIG InfoMonitor) dotyczących mnie informacji gospodarczych oraz do pozyskania za pośrednictwem BIG InfoMonitor danych gospodarczych z Biura Informacji Kredytowej S.A. i Związku Banków Polskich dotyczących mojego wymagalnego od co najmniej 60 dni zadłużenia wobec banków lub instytucji upoważnionych do udzielania kredytów, przekraczającego 200 złotych (dwieście złotych) lub braku danych o takim zadłużeniu.

Miejscowość i data

Podpis Konsumenta

TREŚĆ WZORCOWEGO UPOWAŻNIENIA OSOBY NIE BĘDĄCEJ KONSUMENTEM, KTÓRE WNIEN POSIADAĆ PODMIOT WYSTĘPUJĄCY DO BIURA INFORMACJI GOSPODARCZEJ INFOMONITOR S.A. O UJAWNIECIE DANYCH GOSPODARCZYCH PRZEZ BIURO INFORMACJI KREDYTOWEJ S.A. I ZWIĄZEK BANKÓW POLSKICH

Nazwa

Adres

NIP REGON

UPOWAŻNIENIE

Na podstawie art. 105 ust. 4a. i 4a¹ ustawy z dnia 29 sierpnia 1997 roku Prawo bankowe (Dz.U. 2002 r. Nr. 72 poz.665 z późn. zm.) w związku z art. 13 ustawy z dnia 9 kwietnia 2010 r. o udostępnianiu informacji gospodarczych i wymianie danych gospodarczych (Dz. U. Nr 81, poz.530.), w imieniu

(firma i adres przedsiębiorcy udzielającego upoważnienia)

niniejszym upoważniam

(nazwa i adres podmiotu, który występuje o ujawnienie danych za pośrednictwem Biura Informacji Gospodarczej InfoMonitor S.A.)

do pozyskania za pośrednictwem Biura Informacji Gospodarczej InfoMonitor S.A. z siedzibą w Warszawie przy ul. Zygmunta Modzelewskiego 77 danych gospodarczych z Biura Informacji Kredytowej S.A. i Związku Banków Polskich dotyczących mojego wymagalnego od co najmniej 60 dni zadłużenia wobec banków lub instytucji upoważnionych do udzielania kredytów, przekraczającego 500 złotych (pięćset złotych) lub braku danych o takim zadłużeniu.

Miejscowość i data

Pieczęć i podpis przedsiębiorcy