

OPINIA GEOTECHNICZNA OKREŚLAJĄCA BUDOWĘ GEOLOGICZNĄ, WARUNKI HYDROGEOLOGICZNE ORAZ GEOTECHNICZNE PARAMETRY PODŁOŻA GRUNTOWEGO

zadanie: **Przebudowa skrzyżowania DW 241 z drogą
powiatową nr 1606P Wiśniewo
w miejscowości Rudki**

zlecenie: **DROGA Mariusz Tomczak
os. Przylesie 22
62-200 Osiniec**

miejscowość: **Rudki**

gmina: **Wągrowiec**

dz. nr **155**

województwo: **wielkopolskie**

dokumentował i opracował:

HYDROGEOLOGIA I GEOLOGIA INŻYNIERSKA
JACEK ŚWIST
ul. Kazimierza Przerwy - Tetmajera 3
64-800 Chodzież
e-mail: hydrogeoinzynieria@gmail.com
tel. 606 198 507

SPIS TREŚCI:

	strona
I Wstęp	3
II Środowisko geograficzne	8
III Budowa geologiczna	10
IV Warunki hydrogeologiczne	10
V Geotechniczna charakterystyka gruntów	11
VI Ocena warunków geologiczno – inżynierskich	14
VII Wnioski i zalecenia	14

ZAŁĄCZNIKI GRAFICZNE:

	załącznik
Mapa dokumentacyjna 1:1000	1
z przekrojem geotechnicznym w skali 1:100/1000	

I Wstęp

Opinia geotechniczna określa parametry geotechniczne podłoża gruntowego oraz warunki posadowienia w poziomie i poniżej posadowienia projektowanej drogi zlokalizowanej w miejscowości Rudki, zjazd na miejscowość Wiśniewo.

Tytuł zadania:

*„Przebudowa skrzyżowania DW 241 z drogą powiatową
nr 1606P Wiśniewo w miejscowości Rudki”*

Określone parametry geotechniczne podłoża gruntowego służą do prawidłowego zaprojektowania konstrukcji drogi w zależności od stwierdzonych warunków gruntowo – wodnych.

Niniejszą opinię wykonano zgodnie z:

- Rozporządzeniem Ministra Transportu, Budownictwa i Gospodarki Morskiej z dnia 25 kwietnia 2012r. w sprawie ustalania geotechnicznych warunków posadawiania obiektów budowlanych (Dz.U 2012.463 z dnia 2012.04.27),
- Art. 3 ust. 7 ustawy Prawo Geologiczne i Górnicze z dnia 9 czerwca 2011r. (Dz. U. 2021.1420 t.j. z dnia 2021.08.05),
- Art. 34 ust. 3, pkt. 3 pkt. d ustawy Prawo Budowlane z dnia 7 lipca 1994r. (Dz. U. 2021.2351 t.j. z dnia 2021.12.20),
- Norma PN-EN 1997-2:2009 Geotechnika. Badania polowe.
- Norma PN-B - 02481:1998 Geotechnika. Terminologia podstawowa, symbole literowe i jednostki miar.
- Norma PN-EN 1997-2:2009 Geotechnika. Dokumentowanie geotechniczne - zasady ogólne,
- Norma PN - EN 1997-1:2008 Geotechnika. Posadowienie bezpośrednie budowli. Obliczenia statyczne i projektowanie.

Na zlecenie:

**DROGA Mariusz Tomczak
os. Przylesie 22
62-200 Osiniec**

Etap: faza projektowa

Prace geodezyjne

Otwory badawcze wytyczono w terenie metodą domiarów prostokątnych w oparciu o prostolinijne bazy pomiarowe istniejące w terenie, (granice podziału geodezyjnego) na podstawie mapy sytuacyjno-wysokościowej w skali 1: 500 dostarczonej przez Zleceniodawcę. Rzędne wysokościowe otworów zostały odczytane z mapy na podstawie interpolacji cięcia warstwicowego i pikiet wysokościowych odczytanych z mapy. Są to wartości obarczone błędem w granicach $\pm 0,2$ m. Lokalizację wykonanych w terenie otworów badawczych wraz z ich rzędnymi naniesiono na mapę dokumentacyjną - załącznik nr 1.

Wiercenia i sondowania

W dniu **12 października 2024 r.**, w ramach prac terenowych poprzedzonych wizją terenu i uzgodnieniami ze Zleceniodawcą, zgodnie z **PN-EN 1997-2:2009**, przy pomocy zestawów ręcznych, metodą okrętną z zastosowaniem świrdrów okienkowych, dwunożowych wykonano:

- **2** otwory wiertnicze o średnicy \varnothing 64mm w zakresie głębokości maksymalnie do **3,0 m** (głębokość wiercenia wskazana przez Zleceniodawcę),
- **2** sondowania dynamiczne sondą DPL-10 w warstwie gruntów rodzimych niespoistych oraz nasypowych.

Łącznie odwiercono **6,0 m** i przesondowano **4,3 m** profilu geologicznego przy otworach geologicznych.

Otwory badawcze zostały zlokalizowane w miejscach wskazanych przez Zleceniodawcę w istniejącej drodze. Szczegółowa lokalizacja została przedstawiona na załączniku nr 1 - mapie dokumentacyjnej.



fot 1 - otwór nr 1



fot 2 - otwór nr 2

Badania polowe i opróbowanie wyrobisk

W trakcie wierceń prowadzono: badania makroskopowe gruntów z każdego marszu świdra; obserwacje występowania wody gruntowej zgodnie z **PN-EN 1997-2:2009** oraz pobrano kontrolne próby o naturalnym uziarnieniu (NU) z gruntów sypkich i naturalnej wilgotności (NW) oraz nienaruszonej strukturze (NNS) z gruntów spoistych.

Po zakończeniu wierceń, stabilizacji i pomiarze zwierciadła wody gruntowej, otwory badawcze zlikwidowano przez zasypanie urobkiem z zachowaniem profilu geologicznego.

Prace terenowe przeprowadzone zostały pod stałym nadzorem geologicznym osoby uprawnionej do nadzorowania tego rodzaju prac i badań.

Prace kameralne

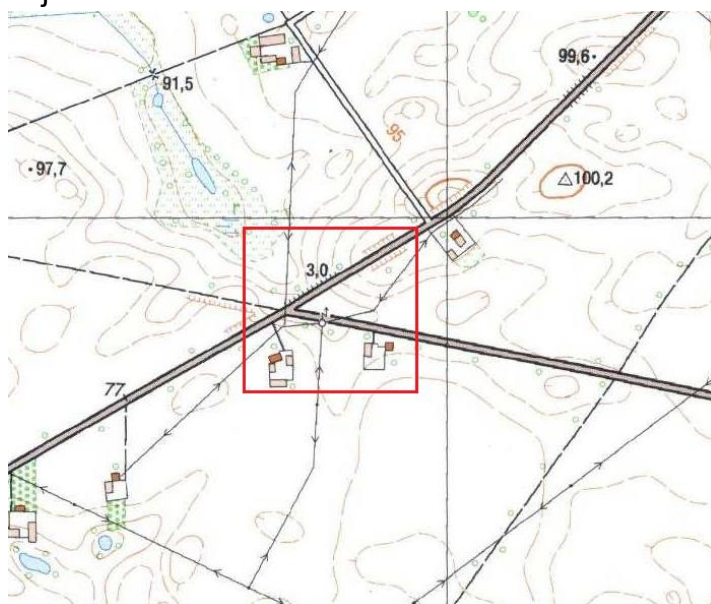
Prace kameralne związane z opracowaniem dokumentacji obejmują:

- analizę i ocenę wyników badań polowych i materiałów archiwalnych,
- rozpoznanie przestrzenne układu warstw geologicznych podłoża,
- opracowanie graficzne tych wyników w formie mapy, metryk otworów geologicznych, kart wyników sondowań dynamicznych, przekrojów geotechnicznych,
- ustalenie wartości wiodących parametrów geotechnicznych wydzielonych warstw metodą A i B wg normy **PN - EN 1997-1:2008**,
- opracowanie tekstu dokumentacji z oceną warunków geotechnicznych, wnioskami i zaleceniami.

II Środowisko geograficzne

Topografia

Teren badań położony jest zjazd w miejscowości Rudki do miejscowości Wiśniewo.



rys 1 Fragment mapy topograficznej – czerwonym prostokątem zaznaczono miejsce wykonanych wierceń

Zagospodarowanie terenu

Teren badań fragment pola uprawnego między przedmiotowymi drogami.

Geomorfologia

W podziale fizyczno – geograficznym Polski wg J. Kondrackiego teren, na którym zlokalizowana jest inwestycja, położony jest w regionie Wysoczyzna Gnieźnieńska (IX), subregionie Równina Wągrowiecka (IX4).

Hipsometria

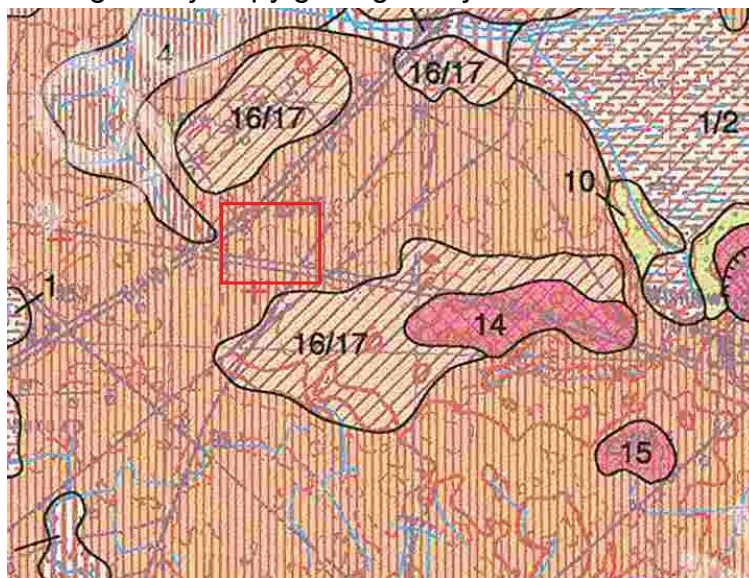
Rzędne terenu w miejscach wykonanych otworów badawczych wahają się od 94,90 do 96,70 m n.p.m. - deniwelacja terenu wynosi około 1,80 m.

Hydrografia

Na dokumentowanym terenie brak jest występowania jakichkolwiek form wód powierzchniowych.

Geologia

Budowę geologiczną przedstawiono poniżej na fragmencie szczegółowej mapy geologicznej Polski - arkusz 356 Kcynia.



17
17/18
17/26
17/27

g_{B3}
 $g_{zw} Q_{p^4}$

Gliny zwałowe:

na piaskach i żwirach wodnolodowcowych

na ilach neogeńskich jako krach w osadach plejstoceniowych

na ilach pstrych z wkładkami mułków i piasków

rys. 2 Fragment Szczegółowej Mapy Geologicznej Polski wraz z objaśnieniami
 (czerwony prostokąt - obszar badań)

III Budowa geologiczna

Do głębokości stwierdzonej wierceniami, maksymalnie do **3,0 m** ppt. (głębokość wiercenia ustalona przez Zleceniodawcę) stwierdzono występowanie utworów kenozoicznych z okresu czwartorzędu, epoki holocenu oraz starszego plejstocenu.

Osady czwartorzędowe holoceniowe – grunty organiczne

reprezentowane są przez:

- **poziom glebowy (Gb)** złożone z mieszaniny piasków mineralnych różnoziarnistych, barwy ciemnobrązowej (zabarwienie od substancji organicznych),

Osady czwartorzędowe plejstoceniowe – utwory niespoiste

reprezentowane są przez:

- **piaski drobnoziarniste (Pd)** mineralne, zaglinione, akumulacji wodnolodowcowej, barwy szarej i brązowej, w stanie mało wilgotnym, średnio zagęszczone,

Osady czwartorzędowe plejstoceniowe – utwory spoiste

reprezentowane są przez:

- **gliny piaszczyste (Gp)** mineralne, akumulacji wodnolodowcowej, oznaczone symbolem skonsolidowania B, w stanie wilgotnym, plastyczne, spoiste, barwy szarej i brązowej.

Szczegółowy obraz budowy geologicznej układu warstw dokumentowanego terenu przedstawiono załączniku graficznym - na mapie dokumentacyjnej oraz na przekroju geotechnicznym – załącznik 1.

IV Warunki hydrogeologiczne

W dokumentowanym podłożu w obrębie objętym badaniami podczas wierceń do głębokości 3,0 m ppt. nie stwierdzono występowania wody gruntowej.

Stan ten odnosi się do okresu badań. Po wiosennych roztopach pokrywy śnieżnej oraz długotrwałych i intensywnych opadach deszczu poziom zalegania wody gruntowej może ulegać wahaniom i okresowo pojawiać się w rozpoznanym profilu geologicznym.

V Geotechniczna charakterystyka gruntów

Grunty budowlane występujące na dokumentowanym terenie, należą zgodnie z normą **PN-B-02481:1998** do gruntów mineralnych nieskalistych rodzimych spoistych oraz niespoistych.

Grunty rodzime podzielono na warstwy geotechniczne różniące się genezą, litologią, rodzajem i stanem oraz przestrzenną zmiennością zalegania. Wartość parametru wiodącego stopień zagęszczenia $I_d^{(n)}$ oznaczono na podstawie sondowań dynamicznych sondą DPL-10, $I_L^{(n)}$ - stopień plastyczności (oznaczono metodą makroskopową oraz penetrometrem tłoczkowym T171 na próbkach NNS). Inne niezbędne parametry (W_n , q , ϕ , C , M_o) ustalono metodą **B** z tabel i wykresów zależności podanych w normie PN-81/B 03020 oraz literaturze Z. Wiłun –“ Zarys geotechniki ”.

Na dokumentowanym obszarze wydzielono trzy warstwy gruntów:

WARSTWA I - grunty niebudowlane

- **poziom glebowy (Gb)** należy do grupy gruntów młodych, nieskonsolidowanych, organicznych charakteryzujących się bardzo dużą wilgotnością (100-2200%), małą wytrzymałością na ścinanie ($\phi=0\div 10^\circ$ i $c=2\div 20\text{kPa}$) oraz dużą ściśliwością ($M_o=0,2\div 0,5\text{MPa}$). Grunty nie nadają się do bezpośredniego fundamentowania na nich budowli inżynierskich. Należy usunąć na odkład i wykorzystać w późniejszym etapie budowy do mikroniwelacji terenu.

WARSTWA II - grunty nośne

- **piaski drobnoziarniste (Pd)** średnio zagęszczone, mało wilgotne, w warstwie wyróżniono trzy podgrupy różniące się stopniem zagęszczenia $I_D^{(n)}$:

➤ **warstwa IIa** $I_D^{(n)} = 0,45$ - średnio zagęszczone

NUMER WARSTWY	IIa		
LITOLOGIA	Pd		
WILGOTNOŚĆ GRUNTU	mało wilgotne		
PARAMETR WIODĄCY	ID ⁽ⁿ⁾ = 0,45 - grunty średnio zagęszczone		
	mało wilgotne	wilgotne	nawodnione
PARAMETRY GEOTECHNICZNE	wartość		
gęstość właściwa ρs [t/m³]	2,65	2,65	2,65
gęstość objętościowa ρ [t/m³]	1,65	1,75	1,90
wilgotność naturalna wn [%]	6	16	24
kąt tarcia wewnętrznego φu ⁽ⁿ⁾ [°]	30,2	30,2	30,2
stopień zagęszczenia gruntu ID ⁽ⁿ⁾	0,45	0,45	0,45
moduł pierwotnego odkształcenia gruntu E0 ⁽ⁿ⁾ [kPa]	42080	42080	42080
enometryczny moduł ściśliwości pierwotnej Mo ⁽ⁿ⁾ [kPa]	56357	56357	56357
enometryczny moduł ściśliwości wtórnej M ⁽ⁿ⁾ [kPa]	70446	70446	70446
Orientacyjna dopuszczalna wartość obciążenia gruntu dla warstwy [kPa]		qdop = 185 kPa	

➤ **warstwa IIb** $I_D^{(n)} = 0,52$ - średnio zagęszczone

NUMER WARSTWY	IIb		
LITOLOGIA	Pd		
WILGOTNOŚĆ GRUNTU	mało wilgotne		
PARAMETR WIODĄCY	ID ⁽ⁿ⁾ = 0,52 - grunty średnio zagęszczone		
	mało wilgotne	wilgotne	nawodnione
PARAMETRY GEOTECHNICZNE	wartość		
gęstość właściwa ρs [t/m³]	2,65	2,65	2,65
gęstość objętościowa ρ [t/m³]	1,65	1,75	1,90
wilgotność naturalna wn [%]	6	16	24
kąt tarcia wewnętrznego φu ⁽ⁿ⁾ [°]	30,5	30,5	30,5
stopień zagęszczenia gruntu ID ⁽ⁿ⁾	0,52	0,52	0,52
moduł pierwotnego odkształcenia gruntu E0 ⁽ⁿ⁾ [kPa]	47939	47939	47939
enometryczny moduł ściśliwości pierwotnej M0 ⁽ⁿ⁾ [kPa]	64256	64256	64256
enometryczny moduł ściśliwości wtórnej M ⁽ⁿ⁾ [kPa]	80320	80320	80320
Orientacyjna dopuszczalna wartość obciążenia gruntu dla warstwy [kPa]		qdop = 200 kPa	

➤ **warstwa IIc** $I_D^{(n)} = 0,60$ - średnio zagęszczone

NUMER WARSTWY	IIc		
LITOLOGIA	Pd		
WILGOTNOŚĆ GRUNTU	mało wilgotne		
PARAMETR WIODĄCY	ID ⁽ⁿ⁾ = 0,60 - grunty średnio zagęszczone		
	mało wilgotne	wilgotne	nawodnione
PARAMETRY GEOTECHNICZNE	wartość		
gęstość właściwa ρ _s [t/m ³]	2,65	2,65	2,65
gęstość objętościowa ρ [t/m ³]	1,65	1,75	1,90
wilgotność naturalna w _n [%]	6	16	24
kąt tarcia wewnętrznego φ _u ⁽ⁿ⁾ [°]	30,9	30,9	30,9
stopień zagęszczenia gruntu ID ⁽ⁿ⁾	0,60	0,60	0,60
moduł pierwotnego odkształcenia gruntu E ₀ ⁽ⁿ⁾ [kPa]	55385	55385	55385
enometryczny moduł ściśliwości pierwotnej M ₀ ⁽ⁿ⁾ [kPa]	74369	74369	74369
enometryczny moduł ściśliwości wtórnej M ⁽ⁿ⁾ [kPa]	92961	92961	92961
Orientacyjna dopuszczalna wartość obciążenia gruntu dla warstwy [kPa]		q _{dop} = 215 kPa	

WARSTWA III - grunty nośne

- **gliny piaszczyste (Gp)** wilgotne, średnio spoiste, grunty rodzime nośne oznaczone symbolem skonsolidowania B, o uogólnionym stopniu plastyczności $I_L^{(n)} = 0,37$

➤ **warstwa IV piaski gliniaste** $I_L^{(n)} = 0,37$ – plastyczne

NUMER WARSTWY	III	
LITOLOGIA	Gp	
TYP KONSOLIDACJI	B	
PARAMETR WIODĄCY	IL ⁽ⁿ⁾ = 0,37 - plastyczny	
PARAMETRY GEOTECHNICZNE	wartość	jednostka
gęstość właściwa ps	2,67	t/m ³
gęstość objętościowa p	2,10	t/m ³
wilgotność naturalna wn	17	%
kąt tarcia wewnętrznego φu ⁽ⁿ⁾	15,1	st.
stopień plastyczności gruntu IL ⁽ⁿ⁾	0,37	-
Spójność gruntu cu(n)	25,71	kPa
moduł pierwotnego odkształcenia gruntu E0 ⁽ⁿ⁾	19122	kPa
enometryczny moduł ściśliwości pierwotnej M0 ⁽ⁿ⁾	25160	kPa
enometryczny moduł ściśliwości wtórnej M ⁽ⁿ⁾	33538	kPa
Orientacyjna dopuszczalna wartość obciążenia gruntu dla warstwy [kPa]	qdop = 135 kPa	

Zgodnie z normą **PN-B-02481:1998** grunty:

- I** – należą do grupy gruntów nasypowych,
- II** – należy do gruntów rodzimych mineralnych, niespoistych,
- III** – należy do gruntów rodzimych mineralnych, spoistych,

Szczegółowy obraz budowy geologicznej układu warstw dokumentowanego terenu przedstawiono załączniku graficznym - na mapie dokumentacyjnej oraz na przekroju geotechnicznym – załącznik 1.

VI Ocena warunków geologiczno – inżynierskich

1. W podłożu w miejscu planowanej inwestycji zalega poziom glebowy, który należy zdjąć na odkład. Poniżej grunty rodzime nośne o korzystnych parametrach geotechnicznych.
2. Podczas wierceń do głębokości 3,0 m ppt. nie stwierdzono występowanie wody gruntowej. Niemniej na możliwość występowanie gruntów spoistych w podłożu może spowodować podczas opadów opóźnienie odpływu do środowiska geologicznego dlatego należy przewidzieć odwodnienie wykopu w zależności od warunków atmosferycznych.
3. Wykonane rozpoznanie budowy geologicznej podłoża ma charakter punktowy. Profile geotechniczne przedstawiające budowę geologiczną podłoża w niniejszym opracowaniu na podstawie wykonanych otworów badawczych w terenie.

VII Wnioski i zalecenia

1. Warunki geotechniczne na dokumentowanym terenie są **proste** – występujące w przypadku warstw gruntów jednorodnych genetycznie i litologicznie, zalegających poziomo, nieobejmujących mineralnych gruntów słabonośnych, gruntów organicznych i nasypów niekontrolowanych, przy zwierciadle wody poniżej projektowanego poziomu posadowienia oraz braku występowania niekorzystnych zjawisk geologicznych. Przy założeniu wzmocnienia zalegających nasypów.
2. **Warstwę I (Gb) poziom glebowy** należy usunąć aż do stropu gruntów nośnych lub wykonać wzmocnienie podłoża stabilizacją o wytrzymałości dostosowanej do kategorii drogi.

3. W przypadku posadowienia podbudowy drogi w poziomie gruntów spoistych (**warstwa III**) - bardzo podatnych na zmiany wilgotności, uplastyczniających się pod wpływem zwiększonej wilgotności, zachodzi konieczność niezwykle starannego prowadzenia robót ziemnych i fundamentowych zapewniających zachowanie naturalnej struktury gruntu i podłoża, które będą decydować w szczególności o bezpiecznej i bezawaryjnej eksploatacji obiektów istniejących i projektowanych.
4. Z uwagi na występujące w podłożu grunty organiczne zalecany jest nadzór geotechniczny w celu sprawdzenia wskaźnika zgęszczenia warstw w poziomie konstrukcji projektowanych ciągów pieszo - jezdnych. Zaleca się również kontrolę wskaźnika zagęszczania podczas budowy poszczególnych projektowanych warstw ciągów pieszo - jezdnych.
5. Omawiany teren leży w strefie przemarzania:
 - $I_{Hz}=0,8m$ ppt.
6. W przypadku wymiany gruntów (jeśli zajdzie konieczność) ubytek należy uzupełnić zasypką piaszczystą zagęszczoną mechanicznie do stopnia zagęszczenia $Is^{(n)} = 0,97$ zgodnie z **PN-B-06050:1999**. Wymiana gruntu powinna być wykonana przy obniżonym zwierciadle wody gruntowej, gdyż zagęszczanie gruntu w środowisku wodnym jest mało efektywne.
7. Zgodnie z Rozporządzeniem Ministra Transportu, Budownictwa i Gospodarki Morskiej w sprawie ustalenia geotechnicznych warunków posadowienia obiektów budowlanych z dn. 25.04.2012r. (Dz. U. poz. 463) pod względem stopnia skomplikowania warunków gruntowo-wodnych, omawiany teren mieści się w **kategorii prostych warunków gruntowo - wodnych**.

dokumentował i opracował:



MINISTER ŚRODOWISKA

Warszawa, dnia 28.11.2012 r.

ŚWIADECTWO

Na podstawie art. 51 pkt 1 ustawy z dnia 9 czerwca 2011 r. – Prawo geologiczne i górnicze (Dz. U. Nr 163, poz. 981) stwierdzam, że:

Pan Jacek ŚWIST

syn Ryszarda, urodzony 17 lutego 1980 r. w Szamocinie

posiada kwalifikacje do wykonywania, dozoru i kierowania pracami geologicznymi *kategorii V* w zakresie:

poszukiwanie i rozpoznawanie zasobów wód podziemnych, z wyjątkiem wód leczniczych, wód termalnych i solanek, określanie warunków hydrogeologicznych związanych z zamierzonym: wykonywaniem odwodnień budowlanych otworami wiertniczymi, wykonywaniem przedsięwzięć mogących negatywnie oddziaływać na wody podziemne, w tym powodować ich zanieczyszczenie, podziemnym bezzbiornikowym magazynowaniem substancji lub podziemnym składowaniem odpadów, składowaniem odpadów na powierzchni, ustanawianiem obszarów ochronnych zbiorników wód podziemnych, oraz wykonywanie i dokumentowanie prac geologicznych w celu wykorzystania ciepła Ziemi, a także projektowanie i wykonywanie otworów obserwacyjnych.

Nr **V-1758**

Z URZĘDZ MINISTRA
PODSZKREŚLAJĄCY
GŁÓWNY GEOLOG
Piotr Grzegorz [signature]



MINISTER ŚRODOWISKA

Warszawa, dnia 05.04.2011 r.

ŚWIADECTWO

Na podstawie art. 31 ust. 1a pkt 2 i ust. 3 ustawy z dnia 4 lutego 1994 roku
- Prawo geologiczne i górnicze (Dz. U. z 2005 r. Nr 228, poz. 1947 z późn. zm.)
stwierdzam, że:

Pan Jacek ŚWIST

syn Ryszarda, urodzony 17 lutego 1980 r., w Szamocinie

posiada kwalifikacje do wykonywania, dozoru i kierowania pracami
geologicznymi *kategori VII* w zakresie:

***ustalenie warunków geologiczno-inżynierskich dla potrzeb
zagospodarowania przestrzennego i posadawiania obiektów
budowlanych, z wyłączeniem posadawiania obiektów budowlanych
zakładów górniczych oraz budownictwa wodnego.***

Nr VII-1549

Z up. MINISTRA
PODSEKREZARZ STANU
GŁÓWNY GEOLOG KRAJU
dr Henryk Jacek Jezierski



Marszałek Województwa Dolnośląskiego

Wrocław, dnia 23 kwietnia 2010 r.

ŚWIADECTWO

Na podstawie art. 31 ust. 1a pkt 2 i ust. 3 ustawy z dnia 4 lutego 1994 r. – Prawo geologiczne i górnicze (Dz. U. z 2005 r. Nr 228, poz. 1947) stwierdzam, że

Pan Jacek Świst

syn Ryszarda, urodzony 17.02.1980 r. w Szamocinie

posiada kwalifikacje kategorii XI w zakresie:

**wykonywania czynności dozoru geologicznego nad pracami
geologicznymi, z wyjątkiem badań geofizycznych.**

Nr XI/10/2010



Marszałek
Województwa Dolnośląskiego
Marek Kapuściński



Marszałek Województwa Dolnośląskiego

Wrocław, dnia 23 kwietnia 2010 r.

ŚWIADECTWO

Na podstawie art. 31 ust. 1a pkt 2 i ust. 3 ustawy z dnia 4 lutego 1994 r. – Prawo geologiczne i górnicze (Dz. U. z 2005 r. Nr 228, poz. 1947) stwierdzam, że

Pan Jacek Świst

syn Ryszarda, urodzony 17.02.1980 r. w Szamocinie

posiada kwalifikacje kategorii XII w zakresie:

**kierowania w terenie robotami geologicznymi wykonywanymi
poza granicami obszaru górniczego, wykonywanymi bez użycia materiałów
wybuchowych albo gdy projektowana głębokość
wzrostu nie przekracza 100 m.**

Nr XII/11/2010



Marszałek
Województwa Dolnośląskiego
Andrzej Łopiniński

