

JEDNOSTKA PROJEKTOWA
AUTORSKIE BIURO PROJEKTÓW

63-600 Kępno, ul. Boczna 4,
Pracownia Projektowa, ul. E. Orzeszkowej 20, tel. (62)-78-221-84

OFERUJE:

- Projekty
- Nadzory
- Kierowanie robotami

w zakresie:

INSTALACJI

- wod.-kan
- spręż.powietrza
- wentylacji
- odpylania

SIECI

- gazowych
- ciepłych
- wod.kan
- oczyszczalnie ścieków
- wysypiska odpadów stałych

**PROJEKT
BUDOWLANY**

Branża: **Sanitarna.**

Obiekt: **Inwestycja liniowa.**

Temat: **Przebudowa odcinka sieci kanalizacji deszczowej.**

Adres: **63-604 Baranów, ul. Strumykowa , gm. Baranów , dz. nr ewid. 879/5 , 486**

Inwestor: **Gmina Baranów
ul. Rynek 21
63-604 Baranów**

Stanowisko	Imię i Nazwisko	Nr Upr.	Data	Podpis
Projektant branży sanitarnej	mgr inż. Piotr Witczak	58/90/Gw	03.2015r.	
Sprawdzający branży sanitarnej	mgr inż. Ewa Ścierańska	194/01/DUW	03.2015r.	

Kępno, marzec 2015r.

OŚWIADCZENIE

Na podstawie na podstawie art.20 ust. 4 ustawy z dnia 7 lipca 1994r
- Prawo Budowlane (tekst jednolity Dz. U. z 2013r, poz. 1409)

OŚWIADCZAM

że projekt budowlany, branży sanitarnej, sieci kanalizacji deszczowej, w miejscowości Baranów, ul. Strumykowa , działka nr ewid. 879/5, 486 został sporządzony zgodnie z obowiązującymi przepisami oraz zasadami wiedzy technicznej.

Projektant branży sanitarnej	mgr inż. Piotr Witczak	58-90-GW	Marzec 2015r.	
Sprawdzający branży sanitarnej	mgr inż. Ewa Ścierańska	194/01/DUW	Marzec 2015r.	

ZAWARTOŚĆ OPRACOWANIA

1. Strona tytułowa	
2. Oświadczenie projektantów	str. 2.
3. Zawartość opracowania	str. 3
4. Uprawnienia projektowe i zaświadczenie przynależności do Izby Budowlany	str. 4-7

CZĘŚĆ OPISOWA

I. Plan BIOZ	str. 8-10
II. Opis techniczny	str. 11-14

1. Podstawa opracowania
2. Przedmiot i zakres opracowania
3. Opis istniejącego zagospodarowania i uzbrojenia terenu
4. Warunki gruntowo-wodne
5. Opis projektowanego rozwiązania
 - 5.1. Trasa projektowanego kanału
 - 5.2. Charakterystyka przedsięwzięcia
 - 5.3. Budowa i zasada działania urządzenia podczyszczającego .
6. Warunki montażu rurociągów i studzienek kanalizacyjnych.
7. Uwagi końcowe.
8. Wytyczne wykonawstwa wynikające z uzgodnień.
9. Wykaz norm i instrukcji.
10. Uwagi dla Wykonawcy robót.

CZĘŚĆ RYSUNKOWA

- Mapa pogładowa	skala 1: 25 000
- Mapa do celów projektowych	skala 1: 500
Rys. nr 1 - Plan sytuacyjny uzbrojenia – z przebudowa kanalizacji deszczowej	skala 1:500
Rys. nr 2 - Profil odcinka sieci kanalizacji deszczowej stan istniejący	skala 1:100/500
Rys. nr 3 - Profil odcinka sieci kanalizacji deszczowej stan projektowany	skala 1:100/500
Rys. nr 4 - Profil odcinka sieci kanalizacji deszczowej stan istniejący	skala 1:100/500
Rys. nr 5 - Profil podłużny odcinka rzeki Jamica	skala 1:100
Rys. nr 6 - Schemat wylotu do odbiornika	
Załączniki	

1. Wykaz podmiotów ewidencyjnych i działek ewidencyjnych
2. Pismo -uzgodnienie WZMIUW w Poznaniu Rejonowy Oddział w Ostrowie Wlkp.
3. Wypis i wyrys planu zagospodarowania Gminy Baranów ,
4. Warunki techniczne przebudowy kanalizacji deszczowej w ul. Strumykowej w Baranowie wydane przez „ Wodociągi Kępińskie” sp. z o.o.
5. Uzgodnienie projektu prze Wojewódzki Urząd Ochrony Zabytków –Delegatura w Kaliszu (pismo z dnia 17.04.2015r.)
6. Uzgodnienie Drogi gminne Baranów z dnia 30.03.2015r.
7. Uzgodnienie WZMiUW w Poznaniu Rejonowy Oddział w ostrowie Wlkp. pism z dnia 29.04.2015r.
8. Karty Katalogowe 1-5

**OPIS TECHNICZNY
DO PROJEKTU BUDOWLANO-WYKONAWCZEGO
SIECI KANALIZACJI DESZCZOWEJ
w Baranowie ul. Strumykowa**

1. Podstawa opracowania

- aktualna mapa sytuacyjna,
- wizja lokalna terenu,
- obowiązujące normy i normatywy techniczne,
- Opracowanie określające warunki gruntowo-wodne pod projektowany fragment kanalizacji sanitarnej i deszczowej w ul. Orlika w Baranowie. Opracowanie wykonane przez firmę „Topaz” – Marcin Mączka, Ostrów Wlkp. Lipiec 2014.
- Warunki techniczne przebudowy odcinka kanalizacji deszczowej w ul. Strumykowej w Baranowie wydane przez „Wodociągi Kępińskie „ sp . z o.o.

2. Przedmiot i zakres opracowania

Przedmiotem opracowania jest projekt budowlany sieci kanalizacji deszczowej o średnicach:

- 315x9,2 PVC-U o długości L= 37,0m ,
- 400x11,7 PVC-U o długości L= 38,5m

Projektowa kanalizacja deszczowa ma projektowane studnie betonowe o średnicach Dn 1000mm oraz DN 1200mm (przy średnicy $\geq$ Dn400mm).

3. Opis istniejącego zagospodarowania i uzbrojenia terenu

Projektowana kanalizacja deszczowa o średnicach Dn 315mm, Dn 400mm, zlokalizowany jest wzdłuż ul. Strumykowej w Baranowie.

Teren, na którym będzie realizowana przebudowa jest terenem uzbrojonym w następujące elementy infrastruktury technicznej:

- sieć wodociągowa,
- sieć elektroenergetyczna.
- sieć gazowa ś/c PEHD Dz 160 mm
- przewód tłoczny kanalizacja sanitarna PE Dz 63 mm

Projektowana sieć kanalizacji deszczowej przebiega przez działkę nr ewid. 879/5, a wylot do rzek Jamica dz. 486

W miejscu skrzyżowań z istniejącymi przewodami podziemnymi uzbrojenia terenu, gdzie występują kolizje, przewidziano zastosowanie rur ochronnych. Szczegółowo przedstawiono to na planie sytuacyjno – wysokościowym oraz na profilu podłużnym.

4. Warunki gruntowo-wodne

4.1. Położenie terenu badań

Teren badań położony jest w Baranowie (gm. Baranów, pow. kępiński, woj. wielkopolskie), wzdłuż ul. Strumykowej w pobliżu rzeki Jamica.

4.2. Morfologia i budowa geologiczna

W ujęciu geomorfologicznym, obszar opracowania należy do Wysoczyzny Wieruszowskiej, jednostki fizjograficznej rzędu subregionu (wg podziału J.

Kondrackiego 1). Jest to zdenudowana równina morenowa ze zlodowacenia odrzańskiego.

Pierwotna morfologia terenu została przekształcona działalnością człowieka skutkiem czego są stwierdzone nasypy niekontrolowane oraz utwardzona tłuczniami powierzchnia drogi. Teren opada w kierunku północnym ku niewielkiemu strumieniowi o charakterze rowu melioracyjnego, a jego rzędne kształtują się w zakresie 164,7 – 167,5 m n.p.m.

W podłożu, pod warstwą gleby i nasypów niekontrolowanych występują plejstoceny wodno-lodowcowe utwory piaszczyste przykryte glinami zwałowymi pochodzenia lodowcowego.

4.3. Warunki hydrogeologiczne

Na omawianym obszarze stwierdzono występowanie wód gruntowych pod postacią sączów śródglinowych w rejonie otw. 1. gdzie dominują grunty spoiste, a także wód o zwierciadle swobodnym w obrębie gruntów piaszczystych w pozostałej części terenu.

Woda w otworach stabilizowała się na głębokości 0,80 – 1,40 m p.p.t. (na rzędnych 163,90 – 165,80 m n.p.m.). Woda pochodząca z sączów w otw. 1 stabilizowała się dość szybko, bo już po upływie pół godziny.

Podłoże zasadniczo zbudowane jest z przepuszczalnej warstwy gleby i nasypu, oraz leżących poniżej dobrze przepuszczalnych piasków. Jedynie przykrywająca piaski warstwa gliniasta jest ośrodkiem średnio przewodzącym wodę.

Przecinający drogę rów melioracyjny w północnej jej części płynie na wschód po czym wpada do niewielkiej rzeczki Janicy, ta z kolei łączy się z Niesobem, który wpada do Prosnicy w Wieruszowie. To właśnie wspomniany rów oraz obie rzeczki stanowią lokalną bazę drenażową dla okolicznych wód gruntowych.

4.4. Warunki geotechniczne

Warunki gruntowe udokumentowano do maksymalnej głębokości 2,5 m p.p.t. Charakterystykę i parametry gruntów ustalono zgodnie z normami: PN-81/B-03020 i PN-86/B-02480.

Na podstawie analizy przekroju, kart otworów (załącznik nr 5 i 6) oraz wyników badań polowych gruntów, wydzielono następujące warstwy geotechniczne:

WARSTWA I – to ciągła i powierzchniowa warstwa młodych i antropogenicznych gruntów nienośnych, wykształconych jako gleba oraz nasypy niekontrolowane. Miąższość warstwy I wynosi 0,5 – 0,7 m.

WARSTWA II – utwory piaszczyste występujące tuż pod warstwą III w rejonie otw. 2 i 3, na głębokości 0,8 – 0,9 m p.p.t, nie przewiercone. Wśród nich wydzielono dwa pakiety różniące się granulacją:

WARSTWA IIa – piaski drobne o stopniu zagęszczenia określonym orientacyjnie na podstawie oporu na świdrze na średnim poziomie **ID=0,60** (stan średnio zagęszczony).

WARSTWA IIb – piaski grube z pospółką i żwirem o stopniu zagęszczenia określonym orientacyjnie na podstawie oporu na świdrze również na średnim poziomie **ID=0,60** (stan średnio zagęszczony).

WARSTWA III – zwałowe gliny piaszczyste (**symbol geologicznej konsolidacji gruntu B**), przykrywające piaski warstwy II. Wśród nich także wydzielono dwa pakiety różniące się stanem:

WARSTWA IIIa – gliny piaszczyste o wyznaczonym za pomocą metody wałeczkania stopniu plastyczności na średnim poziomie **IL = 0,20** (stan twardoplastyczny).

WARSTWA IIIb – gliny piaszczyste o wyznaczonym za pomocą metody wałeczkania stopniu plastyczności na średnim poziomie **IL = 0,25** (stan twardoplastyczny na granicy z plastycznym).

5. Opis projektowanego rozwiązania

5.1. Trasa projektowanego kanału.

Projektowana trasa układanego kanału deszczowego wzdłuż ulicy Strumykowej

- 315x9,2 PVC-U o długości L= 17,0m ,
- 400x11,7 PVC-U o długości L= 38,5m

Trasa projektowanej sieci przebiega wzdłuż ul. Strumykowej w Baranowie i prowadzi do istniejącego rowu (plan trasy zgodnie z rysunkiem profilu kanalizacji deszczowej nr 5).

5.2. Charakterystyka przedsięwzięcia.

5.2.1. Stan istniejącej kanalizacji deszczowej .

Kanalizacja deszczowa wykonana z rur betonowych o średnicy Dn 300 mm w ul. Strumykowej nie spełnia funkcji odwodnienia ul. Strumykowej . Powodem wadliwego działania istniejącej kanalizacji deszczowej jest :

- średnica Dn 200 mm odcinka kanalizacji od ul. Młyńskiej do wylotu do rowu dalej do rzeki Jamicy,
- istniejący przeciwpadek na odcinku kanalizacji deszczowej Dn 300 na wysokości skrzyżowania z ul. Krótką

5.2.2. Koncepcja rozwiązania przebudowy odcinka kanalizacji .

Przyjęto rozwiązanie projektowe oparte na przebudowie odcinka kanału deszczowego z wymianą odcinka kanału ze średnicy Dn 300 mm na średnicę 400 mm co pozwoli z zachowaniem minimalnego spadku i wybudowanie studni dodatkowej SD i skierowaniu części wód opadowych nowym odcinkiem do rzeki Jamica . Zaprojektowano studnie Dn 1200 mm z kręgów betonowych w której będzie wykonany wylot na wysokości $\frac{1}{2}$ średnicy kanału 400 mm . Studnie od ul. Młyńskiej połączy się z istniejącą kanalizacją .

Na nowym odcinku o średnicy Dn 300 mm zostanie zamontowane osadnik frakcji stałych w celu zatrzymania zawieszin łatwo opadających .

Projektuje się sieć kanalizacji deszczowej z rur o średnicy:

- 315x9,2 PVC-U o długości L= 17,0m ,
- 400x11,7 PVC-U o długości L= 38,5m ,

z wewnętrzną ścianką gładką i profilowaną ścianką zewnętrzną, o sztywności obwodowej $SN = 8kN/m^2$, łączonych na uszczelki.

Przewiduje zamontowanie wpustów ulicznych jako przyłącze do kanalizacji deszczowej . Projektuje się wpusty uliczne zamocowane w nawierzchni ulicznej z włazem żeliwnym wg PN-EN 124 (Rzędna projektowanego wpustu wg .projektu drogowego). Elementami kompletnymi stanowi studzienka Dn 500 mm z pierścieniem utrzymującym , pierścieniem odciążającym , rura pośrednia Dn 500 mm o odpowiedniej długości , przejściem szczelnym dla rury PVC-U 160 mm ,oraz elementu dennego wpustu 500 x 800 mm .

W celu zabezpieczenie cofaniu się wody deszczowej z rzeki Jamica do wylotu W-3/1 projektuje się zamontowanie na wylocie zaworu zwrotnego –klapy zwrotnej Dn 300 mm typ RIA KVM 2.

Dane techniczne i materiałowe zaworu zwrotnego :

- Korpus : PE
- Kłapa : PEHD 500 ,
- Zawias : EP 400/3-3 +1,5 LD guma ,
- Uszczelka : EPDM wargowa ,
- Szczelne do jednostronnego naporu,
- Ciśnienie max. 0,5 bar ,
- Temperatura : - 50 ° C - + 80 ° C

5.3. Budowa i zasada działania urządzeń podczyszczających

Do oczyszczenia ścieków opadowych płynących z wodami deszczowymi kanalizacją

deszczowa zaprojektowano osadnik frakcji stałych zamontowany przed wylotem wód opadowych do rzeki Jamicy (wylot W-3/1):

Osadnik wirowy EOW-2 20/200

Maksymalny przepływ odprowadzanych wód deszczowych projektowanym kanałem deszczowy Dz 315 mm przez osadnik wynosi :

$$Q_{\max} = 168,9 \text{ dm}^3/\text{s}$$

Projektowany osadnik pionowy jest zlokalizowany przed wylotem ścieków opadowych do odbiornika (.oznaczony **W-3/1**) .

Osadnik wirowy EOW-2 20/200 to urządzenie służące do redukcji zawartości zawiesziny ogólnej w ściekach i będące optymalnym rozwiązaniem w terenie zurbanizowanym, gdzie wymagane jest zastosowanie urządzenia o dużej efektywności oczyszczania ścieków z zawiesziny ogólnej i małych gabarytach.

Najczęściej osadniki te stosuje się przy zlewniach miejskich, dużych węzłach komunikacyjnych itp. Główne zalety osadników wirowych:

- wysoka skuteczność oczyszczania ścieków z zawiesziny
- mniejsza od tradycyjnych osadników powierzchnia zabudowy w planie
- umieszczenie wlotu do osadnika w zakresie 90° lewo/prawo do osi wlotu, co znacząco ułatwia podłączenie urządzenia do sieci kanalizacyjnej
- łatwa eksploatacja

5.3.1. Parametry pracy

Osadnik EOW-2 20/200 charakteryzują następujące parametry:

Q_{nom} = 20 dm³/s – przepływ nominalny

Q_{max} = 200 dm³/s – przepływ maksymalny

Efekt oczyszczania z zawiesziny ogólnej < 100 mg/dm³ przy doborze urządzenia zgodnym z wytycznymi producenta zawartymi w Katalogu Projektanta .

5.3.2. Budowa, Wyposażenie, Procesy

Osadnik wirowy EOW-2 składa się z 2 zbiorników. Każdy zbiornik zbudowany jest z prefabrykowanych elementów betonowych i żelbetonowych, wykonanych z betonu wibroprasowanego C35/45, C40/50 lub C45/55 wodoszczelnego W8, o nasiąkliwości poniżej 5% (opcjonalnie poniżej 4%), mrozoodpornego F-150. Korpusy betonowe, w zależności od średnicy, produkowane są zgodnie z normą PN-EN 1917, Aprobata Techniczną ITB, Aprobata Techniczną IBDiM oraz Aprobata Techniczną IK. W zależności od lokalizacji osadnika stosowane są wazy żeliwne lub żeliwno betonowe

o klasach A15, B125, C250 i D400. W celu dostosowania wierzchu pokrywy osadnika do rzędnej terenu stosuje się

dodatkową nadbudowę z kręgów betonowych o średnicy odpowiadającej średnicy korpusu. W przypadku dużego zagłębienia kanalizacji można zastosować płytę redukcyjną i komin z kręgów D_w 1000 mm. Wlot i wylot standardowo umieszczone są w osi osadnika. Możliwe jest jednak odchylenie osi wlotu i wylotu jak również podłączenie kilku wlotów. Korpus może być wykonany z tworzywa sztucznego PE-HD w klasach wytrzymałości SN2, SN4 i SN8 [kN/m²] wg PN-EN ISO 9969:2007.

W osadnikach wirowych oprócz siły grawitacji wykorzystuje się dodatkowo siłę odśrodkową. W konsekwencji uzyskiwana jest wysoka sprawność separacji zawiesziny przy dużych obciążeniach hydraulicznych, a tym samym relatywnie zmniejsza się powierzchnia osadnika w planie. Ruch wirowy ścieków dopływających do urządzenia wywołany jest za pomocą **deflektora kierunkowego**. Wylot z komory wirowej następuje w środkowej części zbiornika (rura centralna). W osadniku dwukomorowym drugi zbiornik podzielony jest na dwie części, przy czym pierwsza stanowi

pułapkę części pływających lżejszych od wody, w tym substancji ropopochodnych, a druga – pełni rolę komory odpływowej.

5.3.3. Eksploatacja

Osadnik wymaga regularnej kontroli oraz czyszczenia. Kontrola osadnika obejmuje:

- wizualną ocenę stanu technicznego elementów
- usunięcie zgromadzonych liści, gałęzi i innych zanieczyszczeń pływających
- sprawdzenie ilości zgromadzonego osadu minimum dwa razy w roku

Czyszczenie osadnika może odbywać się z powierzchni terenu i nie wymaga schodzenia do wnętrza urządzenia.

5.3.4. Składowanie.

Elementy prefabrykowane należy składować w pozycji zabudowy. Teren składowania powinien być poziomy, równy, odwodniony oraz w miarę możliwości utwardzony. W przypadku składowania w terenie nieutwardzonym, pierwszy element powinien być ułożony na klockach drewnianych (lub innych). Prefabrykaty można składować w słupkach, oddzielając kolejne elementy drewnianymi przekładkami. Wysokość słupków nie powinna przekraczać 2 m dla kręgów i pokryw. Podczas składowania należy zwrócić szczególną uwagę na zabezpieczenie elementów przed uszkodzeniem oraz zapewnić dobry dostęp do uchwytów transportowych.

5.3.5. Przygotowanie podłoża i posadowienie

Sposób posadowienia korpusu w gruncie powinien być określony w dokumentacji technicznej. W przypadku:

- **gruntów nośnych** - dno wykopu w miejscu posadowienia korpusu można przygotować wykonując podbudowę grubości 10 cm z betonu C8/10, względnie usypując warstwę grubego żwiru lub pospółki grubości min. 10 cm i zagęszczając aż do uzyskania odpowiedniej rzędnej oraz stopnia zagęszczenia zgodnie z projektem.

- **wysokiego poziomu wód gruntowych** – sposób posadowienia powinien uwzględniać możliwość wyporu studni.

W sytuacji, gdy siła wyporu przewyższa ciężar pustej studni, należy wykonać odsadzkę przeciwwyporową lub specjalną płytę, do której należy ją zakotwić. Obliczenia statyczne należy wykonać zgodnie z obowiązującymi normami. Posadowienie elementów studni powinno odbywać się z zachowaniem: określonej kolejności, właściwych rzędnych, kątów

6. WARUNKI MONTAŻU RUROCIAGÓW I STUDZIENEK KANALIZACYJNYCH.

Dno wykopu jest wyrównane, a kamienie i inne twarde elementy usunięte z wykopu. W przypadku, gdy dno wykopu jest sztywne (np. grunty gliniaste), z nie zagęszczonego piasku wysypywana jest podsypka grubości ok. 20 cm (gdy grunt rodzimy jest piaszczysty, to stosowanie podsypki nie jest potrzebne). Na tak przygotowanym dnie wykopu układana jest rura i przestrzeń po obu jej bokach wypełniana jest, jeżeli się do tego celu nadaje, gruntem rodzimym lub dowiezionym na plac budowy piaskiem. Obsypka wysypywana jest warstwowo do wysokości wierzchołka rury z jednoczesnym zagęszczeniem wysypywanego piasku tak, aby rura miała dobre podparcie. Następnie piasek po obu stronach rury jest zagęszczany mechanicznie do wartości 98 - 100 % standardowej wartości Proctora. Następna warstwa grubości ok. 30 cm jest wysypywana nad rurę i zagęszczana podobnie. Procedura ta jest powtarzana aż do całkowitego wypełnienia wykopu lub do momentu uzyskania warstwy o całkowitej grubości min. 90 cm powyżej wierzchu rury. Pozostałe wypełnienie wykopu jest wówczas zagęszczane przy wykorzystaniu koparki (lub przez przejazd innego ciężkiego sprzętu budowlanego).

Uwaga!

Typ zastosowanego montażu powinien uwzględniać także lokalizację rurociągu. Jeżeli rurociąg układany jest w drodze, to ze względu na wymagany stopień zagęszczenia gruntu pod drogą należy zastosować montaż staranny. Kiedy rurociąg układany jest w terenach zielonych, gdzie nie ma ciężkiego ruchu kołowego i ostateczne ukształtowanie terenu jest bez znaczenia - dopuszczalne jest zastosowanie montażu niedbałego.

6.1 Montaż kanałów z rur kanalizacyjnych z tworzyw sztucznych

Budowę kanału można rozpocząć po odpowiednim przygotowaniu podłoża, zgodnie z zasadami podanymi powyżej.

Przed opuszczeniem rur do wykopu należy je dokładnie sprawdzić czy nie mają pęknięć lub innych uszkodzeń.

Montaż złączy rur kanalizacyjnych z tworzyw sztucznych wykonać zgodnie z instrukcją producenta rur. Przed zasypaniem wykonanego odcinka kanału należy przeprowadzić próbę szczelności kanału zgodnie z PN-92/B-10735.

6.2. Próba szczelności.

Próbę szczelności wykonać zgodnie z ``Warunkami technicznymi wykonania i odbioru robót budowlano- montażowych, tom 2 - Instalacje sanitarne i Przemysłowe``.

6.3. Roboty ziemne.

Projektuje się ułożenie kanału w wykopach o ścianach pionowych, umocnionych. Roboty ziemne związane z budową sieci kanalizacyjnej powinny być prowadzone zgodnie z przepisami zawartymi w normie PN-B-10736/1999 oraz w okresach suchych.

Wykopy można przeprowadzać za pomocą sprzętu mechanicznego.

W miejscach skrzyżowań z istniejącym uzbrojeniem podziemnym, roboty ziemne należy wykonać ręcznie, a odkryte przewody oznakować i zabezpieczyć.

Wykopy pod sieć kanalizacyjną i przyłącza wykonać zgodnie z trasą wyznaczoną na planie sytuacyjnym i wyznaczoną w terenie przez uprawnionego geodetę. Minimalna szerokość wykopu umocnionego pod przewody kanalizacyjne powinna być co najmniej o 35 cm z każdej strony większa niż zewnętrzna średnica rury ($B = D_z + 70 \text{ cm}$). Przewody układać w wykopie na wypoziomowanej warstwie wyrównawczej piaskowej, wzmocnionej przez wykonanie ławy piaskowej o grubości 0,1 - 0,15 m, nie zagęszczanej, z wyprofilowanym łożyskiem nośnym pod rurą, aby zapewnić odpowiednie podparcie.

Po ułożeniu przewodów należy wykonać obsypkę z piasku średnioziarnistego do wysokości górnego sklepienia rury. Obsypkę wykonać warstwami o grubości 15-20 cm starannie zagęszczając lekkim sprzętem tak, aby nie doszło do przemieszczenia rury. Stopień zagęszczenia obsypki powinien wynosić min. 95% wg Proctora.

Zасыпkę wykopu powyżej warstwy ochronnej wykonać piaskiem średnioziarnistym ponad wierzch rury (warstwa ochronna), warstwami o grubości 20-30 cm z jednoczesnym zagęszczaniem i ewentualną rozbiórką odeskowań i rozpór ścian wykopu. Stopień zagęszczenia zasypki powinien wynosić min. 95% wg Proctora.

6.3.1. Obudowa wykopów

Do obudowy wykopów należy przyjąć szalunki z płyt wykopowych produkcji PP-U „WYKOPY-SERWIS” lub innych o podobnych wymiarach.

W miejscach kolizji projektowanego kanału z istniejącym uzbrojeniem podziemnym, wykopy należy wykonywać ręcznie i zabezpieczyć stalowymi wypraskami rozpartymi balami drewnianymi. Zastosowane zabezpieczenia ścian powinny umożliwiać podnoszenie obudowy z jednoczesnym zagęszczaniem warstw obsypki i zasypki.

6.3.2. Kolizje kanału z istniejącym uzbrojeniem.

Odsłonięte przewody istniejącego uzbrojenia podziemnego winny być zabezpieczone w czasie prowadzenia robót, zgodnie ze sposobami podanymi w części rysunkowej oraz wymogami użytkowników poszczególnego uzbrojenia.

Zgodnie z warunkami, określonymi przez właścicieli uzbrojenia terenu w uzyskanych uzgodnieniach, przewiduje się wykonanie zabezpieczeń istniejących kabli, sieci wodociągowej oraz sieci sanitarnej zgodnie z normami branżowymi.

7. Uwagi końcowe

- Całość robót wykonać zgodnie z obowiązującymi Polskimi Normami i przepisami w tym zakresie.
 - Roboty ziemne wykonywać w porze suchej
 - Podczas wykonywania obsypki i zasypki prowadzić ciągłe kontrole wskaźnika zagęszczenia przez uprawnionego geologa
 - Roboty montażowe wykonać zgodnie z wytycznymi stosowania rur kanalizacyjnych z tworzyw sztucznych w pasie drogowym wydaną przez firmę.
 - Przed rozpoczęciem robót trasę sieci kanalizacyjnej należy zgłosić służbom geodezyjnym celem wytyczenia trasy w terenie, a po wykonaniu przed zasypaniem do pomiaru powykonawczego.
 - Przed zasypaniem należy wykonać sieć kanalizacji deszczowej zgłosić do technicznego odbioru .
 - Odbiory robót przewodów kanalizacyjnych należy przeprowadzić w oparciu o ustalenia norm :
 - PN- EN 1610:2002 Budowa i badania przewodów kanalizacyjnych
 - PN-B-10736: 1999 Roboty ziemne – Wykopy otwarte dla przewodów wodociągowych i kanalizacyjnych – Warunki Techniczne Wykonania oraz Warunkami Technicznymi Wykonania i Odbioru Sieci Kanalizacyjnych Zeszyt 9 wydane przez COBRTI INSTAL .
 - całość prac wykonać zgodnie z „Warunkami technicznymi odbioru i wykonania robót budowlano-montażowych część II „*Instalacje sanitarne i przemysłowe*”,
 - powiadomić wszystkich użytkowników urządzeń kolizyjnych o rozpoczęciu robót,
 - przed przystąpieniem do robót należy komisyjnie przejąć plac budowy z lokalizacją uzbrojenia podziemnego,
 - istniejące uzbrojenie należy dokładnie zlokalizować w trakcie realizacji robót ziemnych poprzez wykonanie przekopów próbnych,
 - wszelkie odstępstwa należy korygować przy udziale inspektora, projektanta i użytkownika sieci,
 - prace ziemne i montażowe wykonywać zgodnie z obowiązującymi przepisami BHP, zarządzeniami oraz normami PN,
 - po zakończeniu montażu rurociągów należy wykonać próbę szczelności zgodnie z PN-B-10725:1997,
 - w trakcie trwania budowy wykonawca wypełnia na bieżąco Kartę Kontrolną Dzienną (opis dokumentacji powykonawczej),
 - włączenie wodociągu do czynnej sieci, odpowietrzenia dokonuje
 - inwestor winien zlecić nadzór nad robotami przy kolizjach z urządzeniami melioracyjnymi.
- W trakcie trwania budowy winna być dostępna następująca dokumentacja:
1. Dziennik budowy
 2. Projekt Budowlany wykonywanej sieci wodociągowej
 3. Komplet „Kart Kontrolnych Dziennych”.

8. WYTYCZNE WYNIKAJĄCE Z UZGODNIEŃ.

Podczas realizacji inwestycji należy uwzględnić warunki i uwagi zawarte w uzgodnieniach, opiniach i pozwoleniach wydanych przez instytucje uzgadniające „Projekt budowlany kanalizacji deszczowej ul. Strumykowa w Baranowie”.

9. WYKAZ NORM I INSTRUKCJI.

W opracowaniu niniejszych warunków wykorzystano następujące normy i instrukcje dla kanalizacji sanitarnej:

- PN-92/B-10735 Kanalizacja. Przewody kanalizacyjne. Wymagania i badania przy odbiorze
- PN-91/B-10729 Studzienki kanalizacyjne

- BN-83/8836-02 Przewody podziemne. Roboty ziemne. Wymagania i badania przy odbiorze
- PN-EN 1610:2002 Budowa i badania przewodów kanalizacyjnych
- PN-EN 752-1:2000 Zewnętrzne systemy kanalizacyjne. Pojęcia ogólne i definicje
- PN-EN 752-2:2000 Zewnętrzne systemy kanalizacyjne. Wymagania
- PN-EN 752-3:2000 Zewnętrzne systemy kanalizacyjne. Planowanie
- PN-EN 752-4:2001 Zewnętrzne systemy kanalizacyjne. Obliczenia hydrauliczne i oddziaływanie na środowisko
- PN-EN 752-5:2001 Zewnętrzne systemy kanalizacyjne. Modernizacja
- PN-72B-06050 – Roboty ziemne budowlane. Wymagania w zakresie wykonania i badania przy odbiorze
- PN-92/B-01707 – Instalacje kanalizacyjne. Wymagania w projektowaniu,
- Warunki techniczne wykonania i odbioru robót budowlano-montażowych T- II Instalacje sanitarne i przemysłowe COBRTI „Instal” 1987
- Rozporządzenie MGPIB z dnia 01.10.1993r. w sprawie BHP przy eksploatacji, remontach i konserwacji sieci kanalizacyjnej

10. UWAGI DLA WYKONAWCY.

- o Wytyczenia trasy kanalizacji sanitarnej, odgałęzień bocznych, przyłącza kanalizacji sanitarnej dokona uprawniona jednostka geodezyjna z zachowaniem bezpiecznych odległości od istniejącego uzbrojenia podziemnego.
- o Przy realizacji robót należy przestrzegać wymogów określonych w: „Warunkach technicznych wykonania i odbioru robót budowlano -montażowych cz.II; Roboty instalacji sanitarnych i przemysłowych”. Szczególną uwagę należy zwrócić na przestrzeganie przepisów bhp.
- o Przed przystąpieniem do robót należy zawiadomić użytkowników istniejącego uzbrojenia podziemnego o terminie rozpoczęcia robót.
- o Należy wykonać przejścia i przejazdy dla ruchu pieszego i kołowego zgodnie z obowiązującymi przepisami w zakresie bhp. Przejścia wykonać wraz z barierami ochronnymi.
- o Odsłonięte w czasie prowadzenia robót istniejące urządzenia podziemne należy zabezpieczyć przed uszkodzeniem oraz zawiadomić Firmy, które te urządzenia eksploatują.
- o Wykonane odcinki kanalizacji deszczowej , odgałęzień bocznych, przyłącza kanalizacji przed zasypaniem zgłosić do zainwentaryzowania służbie geodezyjnej, a następnie do odbioru technicznego przez Inspektora Nadzoru.
- o Teren budowy należy właściwie oznakować, wykopy zabezpieczyć wzdłuż i od czoła. Z chwilą zapadnięcia zmroku - wykopy oświetlić.
- o Zmiany w stosunku do dokumentacji technicznej wynikające z technologii robót lub nieznanymi w czasie projektowania warunków miejscowych, będą uzgodnione bezpośrednio w czasie prowadzenia robót z Projektantem i Inspektorem Nadzoru.
- o Teren po zakończeniu robót należy doprowadzić do stanu pierwotnego.
- o Roboty ziemne należy wykonać zgodnie z przepisami zawartymi w normie PN - 83 / 8836 - 02 „ Roboty ziemne - wykopy otwarte pod przewody wodociągowe i kanalizacyjne. Warunki wykonania”.
- o Roboty ziemne prowadzić w 20% mechanicznie i w 80% ręcznie z zabezpieczeniem ścian wykopów zgodnie z obowiązującymi przepisami BHP w tym zakresie.
- o Przed rozpoczęciem robót budowlano-montażowych należy zapoznać się z uwagami i zaleceniami jednostek uzgadniających projekt budowlany.
- o Zamontować na wylocie do rzeki zawór zwrotny Dn 300 mm typ RIA KVM 2 w celu uniknięcia cofki wody z rzeki Jamica.

Projektował: mgr inż. Piotr Witczak

.....

Sprawdził: mgr inż. Ewa Ścierańska

.....

I N F O R M A C J A
dotycząca
Bezpieczeństwa I Ochrony Zdrowia

Nazwa Obiektu:	Sieć kanalizacji deszczowej
Adres Obiektu:	Baranów, ul. Strumykowa
Inwestor:	Gmina Baranów
Adres Inwestora:	63-604 Baranów, ul. Rynek 21
Jednostka Projektowa:	Autorskie Biuro Projektów mgr inż. Piotr Witczak ul. Boczna 4, 63-600 Kępno
Adres Biura:	ul. Elizy Orzeszkowej 20 63-600 Kępno
Projektant:	mgr inż. Piotr Witczak
Sprawdził:	mgr inż. Ewa Ścierańska

Kępno, marzec 2015r.

1. Dane ogólne

1.1. Podstawa opracowania

- Warunki Techniczne nr 26/2015, (pismo z dnia 24.03.2015r) wydane przez „Wodociągi Kępińskie” sp. z o.o. w Kępnie, dotyczące budowy kanalizacji sanitarnej i deszczowej
- aktualna mapa sytuacyjno-wysokościowa,
- wizja lokalna terenu,
- obowiązujące normy i normatywy techniczne,
- Opracowanie określające warunki gruntowo-wodne pod projektowany fragment kanalizacji sanitarnej i deszczowej w ul. Orlika w Baranowie. Opracowanie wykonane przez firmę „Topaz” – Marcin Mączka, Ostrów Wlkp. Lipiec 2014.

1.2. Inwestor

Inwestorem jest Gmina Baranów. Adres: 63-604 Baranów, ul. Rynek 21.

1.3. Jednostka Projektowa

Niniejszą Informację opracowało Autorskie Biuro Projektów mgr inż. Piotr Witczak.
Adres: 63-600 Kępno, ul. Boczna 4.

1.4. Cel i zakres opracowania

Informacja dotycząca bezpieczeństwa i ochrony zdrowia została opracowana zgodnie z Rozporządzeniem Ministra Infrastruktury z dnia 23.06.2003 w sprawie informacji dotyczącej bezpieczeństwa i ochrony zdrowia oraz planu bezpieczeństwa i ochrony zdrowia (Dz.U. nr 120, poz.1126).

Zgodnie z art.21a ust.1 na kierowniku budowy spoczywa obowiązek sporządzenia planu bezpieczeństwa i ochrony zdrowia (tzw. „planu bioz”), uwzględniającego specyfikę obiektu budowlanego i warunki prowadzenia robót budowlanych, w tym planowane jednoczesne prowadzenie robót budowlanych. Plan bezpieczeństwa i ochrony zdrowia (tzw. „plan bioz”) należy sporządzić zgodnie z Rozporządzeniem Ministra Infrastruktury z dnia 23.06.2003 w sprawie informacji dotyczącej bezpieczeństwa i ochrony zdrowia oraz planu bezpieczeństwa i ochrony zdrowia (Dz.U. nr 120, poz.1126).

1.5. Materiały wykorzystane w opracowaniu

1. Projekt Budowlano-wykonawczy sieci kanalizacji deszczowej w miejscowości Baranów, gm. Baranów .

2. Rozporządzenie Ministra Infrastruktury z dnia 23.06.2003 w sprawie informacji dotyczącej bezpieczeństwa i ochrony zdrowia oraz planu bezpieczeństwa i ochrony zdrowia (Dz.U. Nr 120/03, poz.1126).
3. Rozporządzenie Ministra Pracy i Polityki Socjalnej z dnia 26.09.1997 w sprawie ogólnych przepisów bezpieczeństwa i higieny pracy (Dz.U. Nr 169/03 poz.1650).
4. Rozporządzenie Ministra Infrastruktury z dnia 6 lutego 2003 r. w sprawie bezpieczeństwa i higieny pracy podczas wykonywania robót budowlanych (Dz. U. Nr 47, poz. 401).
5. Rozporządzenie Ministra Gospodarki z dnia 20.09.2001r. w sprawie bezpieczeństwa i higieny pracy podczas eksploatacji maszyn i innych urządzeń technicznych do robót ziemnych, budowlanych i drogowych (Dz.U. Nr 118/01 poz.1263).
6. PN-B-06050:1999. Oznaczenie powierzchni właściwej gleby. Wymagania ogólne.
7. PN-B-10736:1999. Wykopy otwarte dla przewodów wodociągowych i kanalizacyjnych. Warunki techniczne wykonania.

2. Zakres robót

Zamierzeniem budowlanym jest wykonanie sieci kanalizacji sanitarnej i kanalizacji deszczowej wraz z przykanalikami, rurociągami tłocznymi oraz strefowa pompownią ścieków dla miejscowości Baranów, ul. Orlika. Sieci kanalizacyjne zlokalizowane zostały w drodze gminnej.

Są to obiekty budowlane liniowe, zlokalizowane pod powierzchnią terenu, co nie wymaga trwałego wydzielania terenu (osadnika OS1)

Inwestycja obejmuje następujące obiekty:

- kanały grawitacyjne,
- studnie kanalizacyjne

Sumaryczna długość sieci kanalizacji deszczowej wynosi: $L = 62,50$ m, w tym:

- kanał DN 315, $L = 24,00$ m
- kanał DN400, $L = 38,50$ m

Łączna liczba osadników wynosi 1.

3. Wykaz istniejących obiektów budowlanych

Istniejące obiekty budowlane to:

- droga gminna o nawierzchni utwardzonej tłuczniami,
- kable energetyczne (elektryczne),
- sieć wodociągowa.

4. Elementy zagospodarowania stwarzające zagrożenie bezpieczeństwa i zdrowia ludzi

Istniejące i projektowane zagospodarowanie terenu nie stwarza zagrożenia bezpieczeństwa i zdrowia ludzi.

5. Zagrożenia występujące podczas realizacji robót budowlanych

Projektowana inwestycja, polegająca na budowie sieci kanałów kanalizacji sanitarnej i kanalizacji deszczowej wraz z przykanalikami, rurociągiem tłocznymi i pompowniami ścieków sanitarnych, ze względu na specyfikę prowadzonych robót nie stwarza szczególnie wysokiego ryzyka powstawania zagrożenia bezpieczeństwa i zdrowia ludzi, a w szczególności:

- przysypania ziemią,
- występowania działania substancji chemicznych,
- występowania promieniowania jonizującego,
- występowania w obrębie prowadzonych robót linii wysokiego napięcia,
- możliwości utonięcia pracownika,
- prowadzenia robót pod ziemią i w tunelach.

Jedynym potencjalnym zagrożeniem dla zdrowia pracowników będzie prowadzenie prac montażowych na dnie wykopu oraz w obrębie napowietrznych linii i kabli energetycznych średniego (SN) i niskiego napięcia (NN). Dlatego też należy bezwzględnie przestrzegać zaleceń zawartych w normie PN-B/06050:1999 „Oznaczenie powierzchni właściwej gleby. Wymagania ogólne” oraz PN-B/10736:1999 „Roboty ziemne. Wykopy otwarte dla przewodów wodociągowych i kanalizacyjnych”.

6. Instruktaż pracowników przed przystąpieniem do realizacji robót

Wykonawca przed przystąpieniem do wykonywania robót budowlanych jest obowiązany opracować instrukcję bezpiecznego ich wykonywania i zaznajomić z nią pracowników w zakresie wykonywanych przez nich robót.

7. Środki techniczne i organizacyjne zapobiegające niebezpieczeństwom podczas wykonywania robót budowlanych.

1. Inwestor jest obowiązany zawiadomić o zamiarze rozpoczęcia robót budowlanych właściwego inspektora pracy, na 7 dni przed rozpoczęciem budowy lub rozbiórki, na których przewiduje się wykonywanie robót budowlanych trwających dłużej niż 30 dni roboczych i jednocześnie zatrudnienie co najmniej 20 osób albo na których planowany zakres robót przekracza 500 osobodni.
2. Uczestnicy procesu budowlanego współdziałają ze sobą w zakresie bezpieczeństwa i higieny

pracy w procesie przygotowania i realizacji budowy.

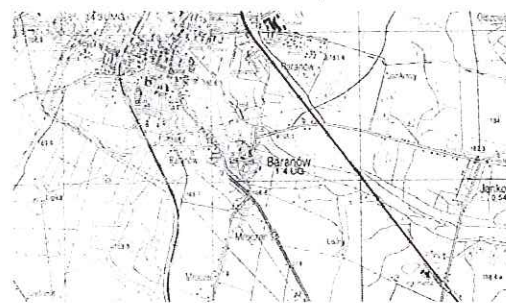
3. Stosowanie niezbędnych środków ochrony indywidualnej obowiązuje wszystkie osoby przebywające na terenie budowy.
4. Bezpośredni nadzór nad bezpieczeństwem i higieną pracy na stanowiskach pracy sprawują odpowiednio kierownik robót oraz mistrz budowlany, stosownie do zakresu obowiązków.
5. Stosowanie środków ochrony indywidualnej, w szczególności takich jak szelki bezpieczeństwa, jest dopuszczalne, gdy nie ma możliwości stosowania środków ochrony zbiorowej.
6. Roboty ziemne powinny być prowadzone na podstawie projektu, określającego położenie instalacji i urządzeń podziemnych, mogących znaleźć się w zasięgu prowadzonych robót.
- 7.1. Wykonywanie robót ziemnych w bezpośrednim sąsiedztwie sieci, takich jak: elektroenergetyczne, gazowe, telekomunikacyjne, ciepłownicze, wodociągowe i kanalizacyjne powinno być poprzedzone określeniem przez kierownika budowy bezpiecznej odległości, w jakiej mogą być one wykonywane od istniejącej sieci, i sposobu wykonywania tych robót.
- 7.2. Bezpieczną odległość wykonywania robót, o których mowa w p.7 ust.1, ustala kierownik budowy w porozumieniu z właściwą jednostką, w której zarządzie lub użytkowaniu znajdują się te instalacje. Miejsca tych robót należy oznakować napisami ostrzegawczymi i ogrodzić.
- 7.3. W czasie wykonywania robót ziemnych miejsca niebezpieczne należy ogrodzić i umieścić napisy ostrzegawcze.
- 7.4. Prowadzenie robót ziemnych w pobliżu instalacji podziemnych, a także głębienie wykopów poszukiwawczych powinno odbywać się ręcznie.
8. 1. W czasie wykonywania wykopów w miejscach dostępnych dla osób niezatrudnionych przy tych robotach, należy wokół wykopów pozostawionych na czas zmroku i w nocy ustawić balustrady, o których mowa w §15 ust.2 Rozporządzenia Ministra Infrastruktury z dnia 6 lutego 2003 r. w sprawie bezpieczeństwa i higieny pracy podczas wykonywania robót budowlanych (Dz. U. Nr 47, poz. 401), zaopatrzone w światło ostrzegawcze koloru czerwonego.
- 8.2. Poręcze balustrad, o których mowa w p.8 ust.1, powinny znajdować się na wysokości 1,1 m nad terenem i w odległości nie mniejszej niż 1 m od krawędzi wykopu.
- 8.3. Niezależnie od ustawienia balustrad, o których mowa w p.8 ust.1, w przypadkach uzasadnionych względami bezpieczeństwa, wykop należy szczelnie przykryć w sposób uniemożliwiający wpadnięcie do wykopu.
- 8.4. W przypadku przykrycia wykopu, zamiast balustrad, o których mowa w p.8 ust.3, teren robót można oznaczyć za pomocą balustrad z lin lub taśm z tworzyw sztucznych, umieszczonych wzdłuż wykopu na wysokości 1,1 m i w odległości 1 m od krawędzi wykopu.
9. Jeżeli teren, na którym są wykonywane roboty ziemne, nie może być ogrodzony, wykonawca robót powinien zapewnić stały jego dozór.

10. 1. Wykopy o ścianach pionowych nieumocnionych, bez rozparcia lub podparcia, mogą być wykonywane tylko do głębokości 1 m, tylko w gruntach zwartych i tylko w przypadku, gdy teren przy wykopie nie jest obciążony w pasie o szerokości równej głębokości wykopu.
- 10.2 Wykopy bez umocnień, o głębokości większej niż 1 m, lecz nie większej od 2 m, można wykonywać, jeżeli pozwalają na to wyniki badań gruntu i dokumentacja geologiczno-inżynierska.
- 10.3. Zabezpieczenie ażurowe ścian wykopów można stosować tylko w gruntach zwartych. Stosowanie zabezpieczenia ażurowego ścian wykopów w okresie zimowym jest zabronione.
- 10.4. Niedopuszczalne jest używanie elementów obudowy wykopu niezgodnie z przeznaczeniem.
11. W czasie wykonywania wykopów ze skarpami o bezpiecznym nachyleniu, zgodnym z przepisami odrębnymi, należy:
 - 1) w pasie terenu przylegającym do górnej krawędzi skarpy, na szerokości równej trzykrotnej głębokości wykopu, wykonać spadki umożliwiające łatwy odpływ wód opadowych w kierunku od wykopu,
 - 2) likwidować naruszenie struktury gruntu skarpy usuwając naruszony grunt, z zachowaniem bezpiecznego nachylenia w każdym punkcie skarpy,
 - 3) sprawdzać stan skarpy po deszczu, mrozie lub po dłuższej przerwie w pracy.
12. W czasie wykonywania koparką wykopów wąskoprzestrzennych, należy wykonywać obudowę wyłącznie w zabezpieczonej części wykopu lub zastosować obudowę prefabrykowaną, z użyciem wcześniej przewidzianych urządzeń mechanicznych.
13. 1. Jeżeli wykop osiągnie głębokość większą niż 1 m od poziomu terenu, należy wykonać zejście (wejście) do wykopu.
- 13.2. Odległość pomiędzy zejściami (wejściami) do wykopu nie powinna przekraczać 20 m.
- 13.3. Wchodzenie do wykopu i wychodzenie z wykopu po rozporach oraz przemieszczanie osób urządzeniami służącymi do wydobywania urobku są zabronione.
14. Każdorazowe rozpoczęcie robót w wykopie wymaga sprawdzenia stanu jego obudowy lub skarp.
- 15.1. Jeżeli roboty odbywają się w wykopie wąskoprzestrzennym z jednoczesnym transportem urobku, wykop przykrywa się szczelnym i wytrzymałym zabezpieczeniem.
- 15.2. Pojemniki do transportu urobku powinny być załadowane poniżej górnej ich krawędzi.
16. Składowanie urobku, materiałów i wyrobów jest zabronione:
 - 1) w odległości mniejszej niż 0,6 m od krawędzi wykopu, jeżeli ściany wykopu są obudowane oraz jeżeli obciążenie urobkiem, materiałami i wyrobami jest przewidziane w doborze obudowy,
 - 2) w strefie klina naturalnego odłamu gruntu, jeżeli ściany wykopu nie są obudowane.
17. Ruch środków transportowych obok wykopów powinien odbywać się poza granicą klina naturalnego odłamu gruntu.
18. 1. W czasie zasypywania obudowanego wykopu, zabezpieczenie należy demontować od dna wykopu i stopniowo je usuwać, w miarę zasypywania wykopu.

- 18.2. Zabezpieczenie można usuwać jednoetapowo z wykopów wykonanych:
- 1) w gruntach spoistych - na głębokości nie większej niż 0,5 m,
 - 2) w pozostałych gruntach - na głębokości nie większej niż 0,3 m.
19. W czasie wykonywania robót ziemnych nie powinno dopuszczać się do tworzenia się nawisów gruntu.
- 20.1. Koparka w czasie pracy powinna być ustawiona w odległości od wykopu większej co najmniej o 0,6 m od odległości od wykopu granicy klina naturalnego odłamu gruntu.
- 20.2. Przy wykonywaniu robót ziemnych sprzętem zmechanizowanym, należy wyznaczyć w terenie strefę niebezpieczną i odpowiednio ją oznakować.
21. Przebywanie osób pomiędzy ścianą wykopu a koparką, nawet w czasie postoju, jest zabronione.
22. Zakładanie obudowy lub montaż rur w uprzednio wykonanym wykopie o ścianach pionowych i na głębokości poniżej 1 m, wymaga tymczasowego zabezpieczenia osób klatkami osłonowymi lub obudową prefabrykowaną.

MAPA DO CELÓW PROJEKTOWYCH

Oznaczenie kancelaryjne zgłosz. pracy geodezyjnej		KERG: GGK.6640.118.2015
Miejscowość, numer działki		Baranów dz. różne
Jednostka ewidencyjna	identyfikator	300801_2
	nazwa	Baranów
Obręb ewidencyjny	identyfikator	0001
	nazwa	Baranów
Skala mapy		1:500
Nazwa układu współrzędnych	prostokątnych płaskich	"Układ 2000_18"
	wysokości	KRONSTAD
Oznaczenie i informacje o służebnościach gruntowych mających wpływ na zagospodarowanie gruntów, zlokalizowanych w granicach projektowanej inwestycji		BRAK
Oznaczenie i symbol konturu użytku gruntowego, który nie jest ujawniony w bazie danych ewidencji gruntów i budynków		☐ ☐ ☐
GEO-PROJEKT POMIARY GEODEZYJNE I KARTOGRAFICZNE PIOTR DOMAGAŁA tel. 508-266-180 ul. Wrocławska 13, 63-600 Kępno NIP 619-153-58-95 REGON 250725809		Kępno, dn. 09.02.2015 r.



Oznaczenie granic obszaru, który był przedmiotem aktualizacji	
Godło mapy	454.143.084 ; 454.143.083
UWAGA: Nie wyklucza się istnienia w terenie innych przewodów, o których brak informacji wynika z zaszcisłości historycznych lub niedopełnienia przepisów zgłoszenia do inwentaryzacji (Ustawa: Prawo geodezyjne i kartograficzne - z 17.05.1989 r. j.t. Dz.U. z 2010 Nr 193 poz.1287)	

Poświadczam, że niniejszy dokument został opracowany w wyniku prac geodezyjnych i kartograficznych, których rezultaty zawiera operat techniczny wpisany do ewidencji materiałów państwowego zasobu geodezyjnego i kartograficznego

STAROSTA KĘPIŃSKI

P.3008.2015.263

(Identyfikator dokumentu)

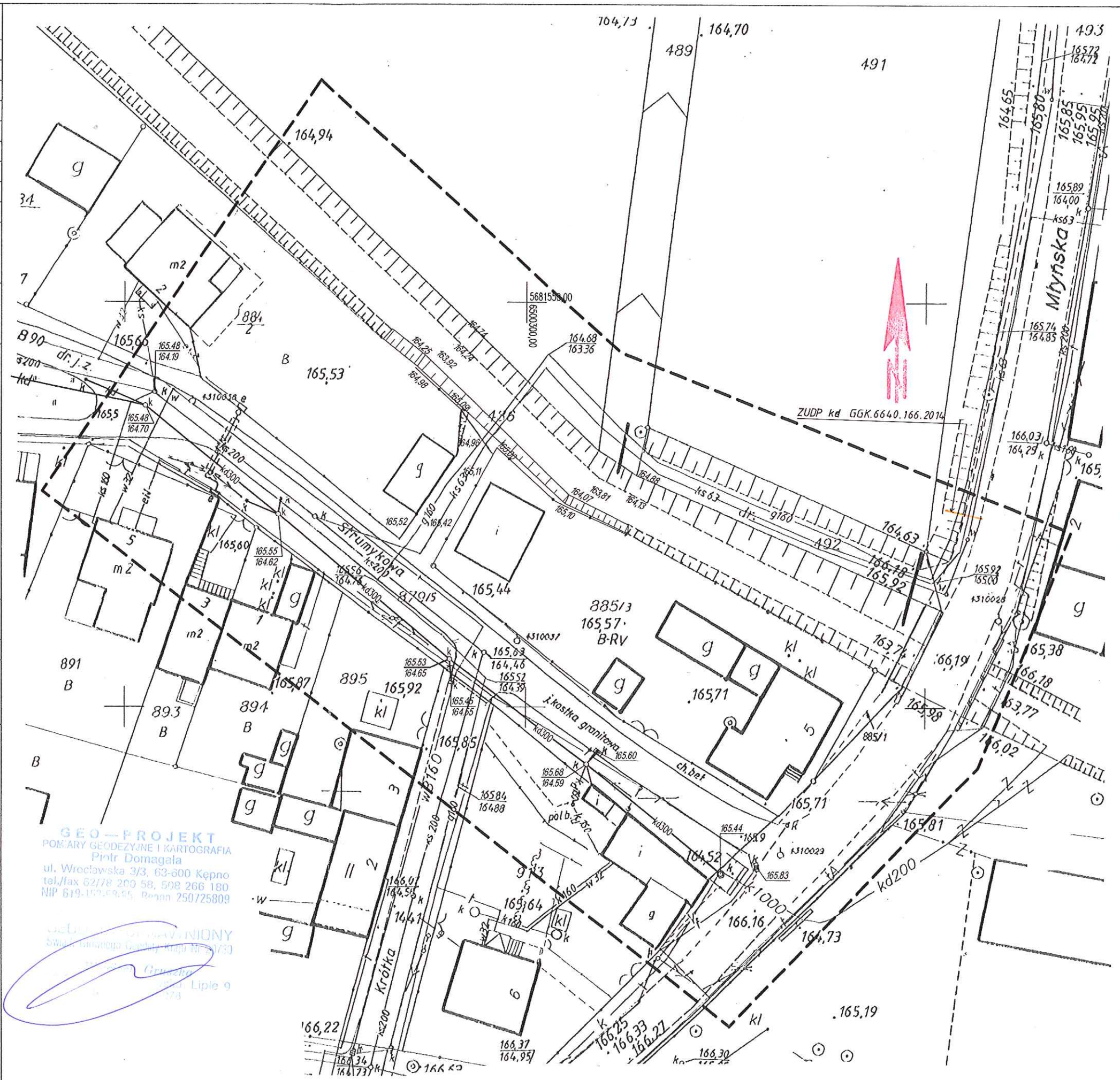
2015-02-27

(Data wpisania do ewidencji)

Z up. STAROSTY

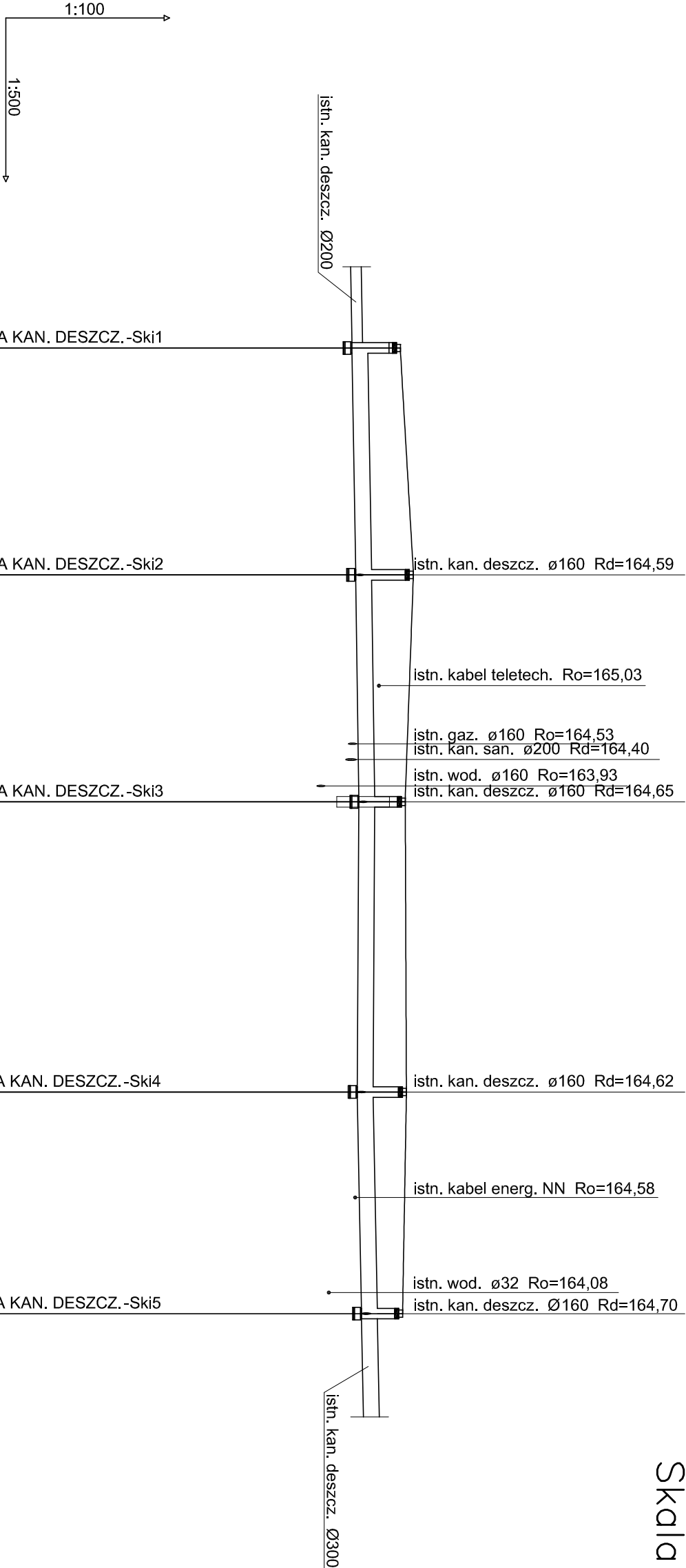
(Imię, nazwisko i podpis osoby reprezentującej organ)

GEODETA POWATOWY



PROFIL ODCINKA SIECI
KANALIZACJI DESZCZOWEJ
– STAN ISTNIEJĄCY

Skala 1:100/500



Poziom porównawczy
155,00 m n.p.m.

Rzędna terenu istniejącego	165,44	165,68	165,61	165,57	165,56	165,54	165,53	165,55	165,52	165,49	165,48
Rzędna dna kanału	164,52	164,59	164,62	164,63	164,64	164,65	164,65	164,62	164,66	164,69	164,70
Zagłębienie dna kanału [m]	0,92	1,09					0,88				0,78
Odległości [m]	21,50	21,50	27,50	21,00							
Średnice, materiał	300	300	300	300	300	300	300	300	300	300	300
Spadek			0,3 %	0,1 %	0,4 %						
Długość trasy [m]	0,00	21,50	32,00	37,50	39,00	41,50	43,00	70,50	80,50	89,50	91,50

Ski1

Ski2

Ski3

Ski4

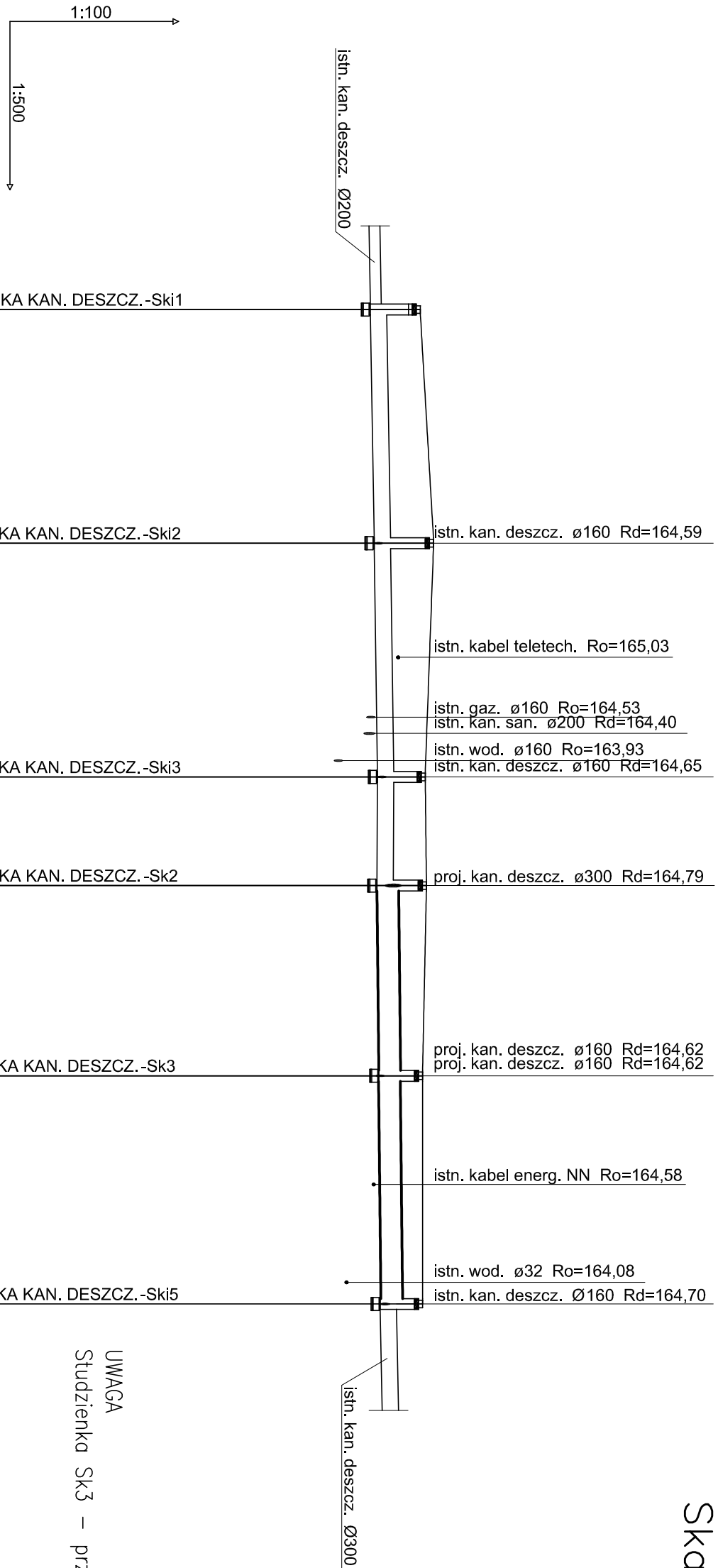
Ski5

Autorskie Biuro Projektów					
63–600 kęпно ul.Boczna 4					
Stanowisko	Imię Nazwisko	Nr upr.	Specjaln.	Data	Podpis
Projektował:	mgr inż. P.Witczak	58-90-6W	inst.san.	03,2015	
Opracował:	mgr inż. S.Nawrot			03,2015	
Sprawdził:					
Temat	PRZEBUDOWA KANALIZACJI DESZCZOWEJ			Stadium	P.T.
Adres	BARANÓW, UL.STRUMYKOWA			Bronza	Sanitarna
RYSUNEK	PROFIL ODCINKA SIECI KANALIZACJI DESZCZOWEJ –STAN ISTNIEJĄCY	Skala		1:100/500	
		Nr rys.		2	

PROFIL ODCINKA SIECI
KANALIZACJI DESZCZOWEJ
– STAN PROJEKTOWANY

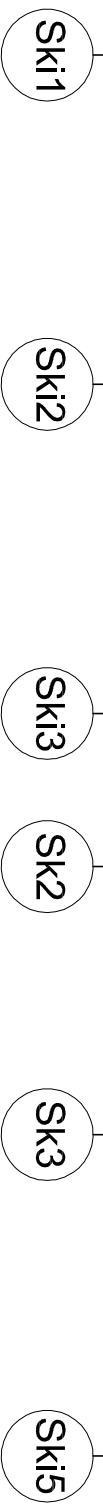
Skala 1:100/500

ODCINEK PRZEWIDYWANY DO PRZEPROJEKTOWANIA



Poziom porównawczy
155,00 m n.p.m.

Rzędna terenu istniejącego	165.44	165.68	165.61	165.57	165.56	165.54	165.53	165.55	165.48	165.48	165.48
Rzędna dna kanału	164.52	164.59	164.62	164.63	164.64	164.65	164.65	164.64	164.67	164.69	164.71
Zagłębienie dna kanału [m]	0.92	1.09				0.88		0.91	0.81		0.77
Odległości [m]	21,50	21,50	10,00	17,50	21,00						
Średnice, materiał	300	0,3 %	0,1 %	400x11,7 PVC-U	0,2 %						
Spadek											
Długość trasy [m]	0,00	21,50	32,00	37,50	39,00	41,50	43,00	53,00	70,50	80,50	89,50
											91,50

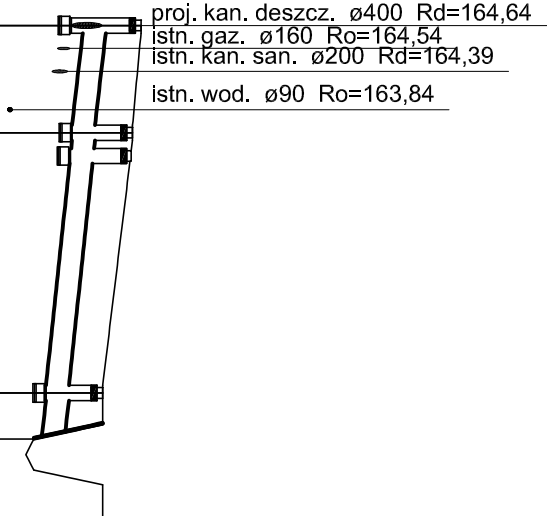
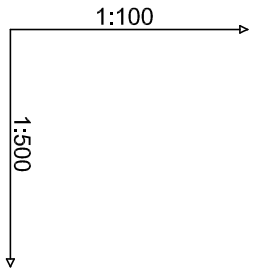


UWAGA
Studzienka Sk3 – przebudowana studzienka Ski4

Autorskie Biuro Projektów					
63–600 Kępno ul.Boczna 4					
Stanowisko	Imię Nazwisko	Nr upr.	Specjaln.	Data	Podpis
Projektował:	mgr inż. P.Witczak	58-90-6W	inst.san.	03.2015	
Opracował:	mgr inż. S.Nawrot			03.2015	
Sprawdził:					
Temat	PRZEBUDOWA KANALIZACJI DESZCZOWEJ			Stadium	P.T.
Adres	BARANÓW, UL.STRUMYKOWA			Bronza	Sanitarna
RYSUNEK	PROFIL ODCINKA SIECI KANALIZACJI DESZCZOWEJ –STAN PROJEKTOWANY			Skala	1:100/500
				Nr rys.	3

PROFIL ODCINKA SIECI
KANALIZACJI DESZCZOWEJ
– STAN PROJEKTOWANY

Skala 1:100/500



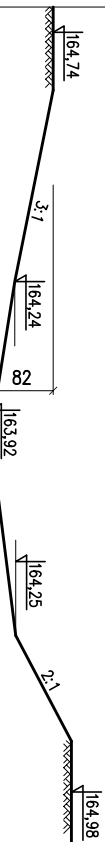
Poziom porównawczy 155,00 m n.p.m.

Rzędna terenu istniejącego	165,55	165,53	165,51	165,47	165,44	165,05	164,17
Rzędna dna kanału	164,79	164,76	164,73	164,68	164,65	164,29	164,25
Zagłębienie dna kanału [m]	0,76	0,79	0,81	0,76	-0,08		
Odległości [m]	7,00	17,00	3,00				
Średnice, materiał	Spadek 315x9,2, PVC-U 2,0 %						
Długość trasy [m]	0,00	1,50	3,00	5,50	7,00	24,00	27,00



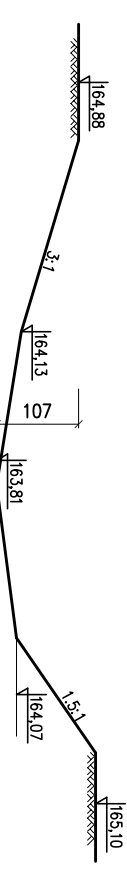
Autorskie Biuro Projektów						
63-600 Kępno ul.Boczna 4						
Stanowisko	Imię Nazwisko	Nr upr.	Specjaln.	Data	Podpis	
Projektował:	mgr inż. P.Witczak	58-90-GW	inst.san.	03.2015		
Opracował:	mgr inż. S.Nawrot			03.2015		
Sprawdził:						
Temat	PRZEBUDOWA KANALIZACJI DESZCZOWEJ			Stadium	P. T.	
Adres	BARANÓW, UL.STRUMYKOWA			Bronzo	Sanitarna	
RYSUNEK	PROFIL ODCINKA SIECI KANALIZACJI DESZCZOWEJ –STAN PROJEKTOWANY			Skala	1:100/500	
				Nr rys.	4	

PROFIL PODŁUŻNY ODCINKA RZEKI JAMICA
Skala 1:100

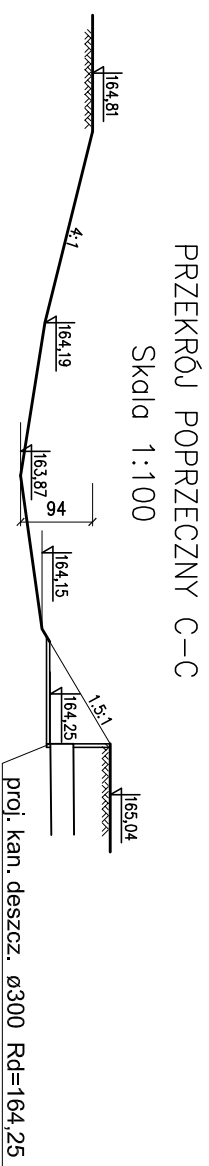
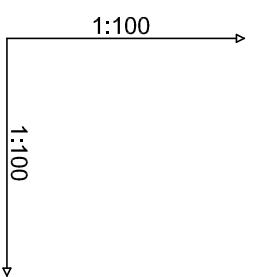


UMOCNIENIE DNA I SKARP RZEKI
NA ODCINKU 10 m

proj. kan. deszcz. $\varnothing 315$ Rd=164,25
proj. wylot w3



PRZEKRÓJ POPRZECZNY B-B
Skala 1:100



PRZEKRÓJ POPRZECZNY C-C
Skala 1:100

Rzędna terenu - brzeg lewy	164,74		164,81	
Rzędna terenu - brzeg prawy	164,98		165,04	
Rzędna dna	163,92		163,87	
Głębokość [m]	0,82			1,07
Odległości [m]		25,00		
Wymiary				0,4 %
	Spadek	SZEROKOŚĆ DNA 4,0m, NACHYLENIE SKARP 2,5:1 (ŚREDNIE)		
Długość trasy [m]	0,00		12,00	25,00

A-A

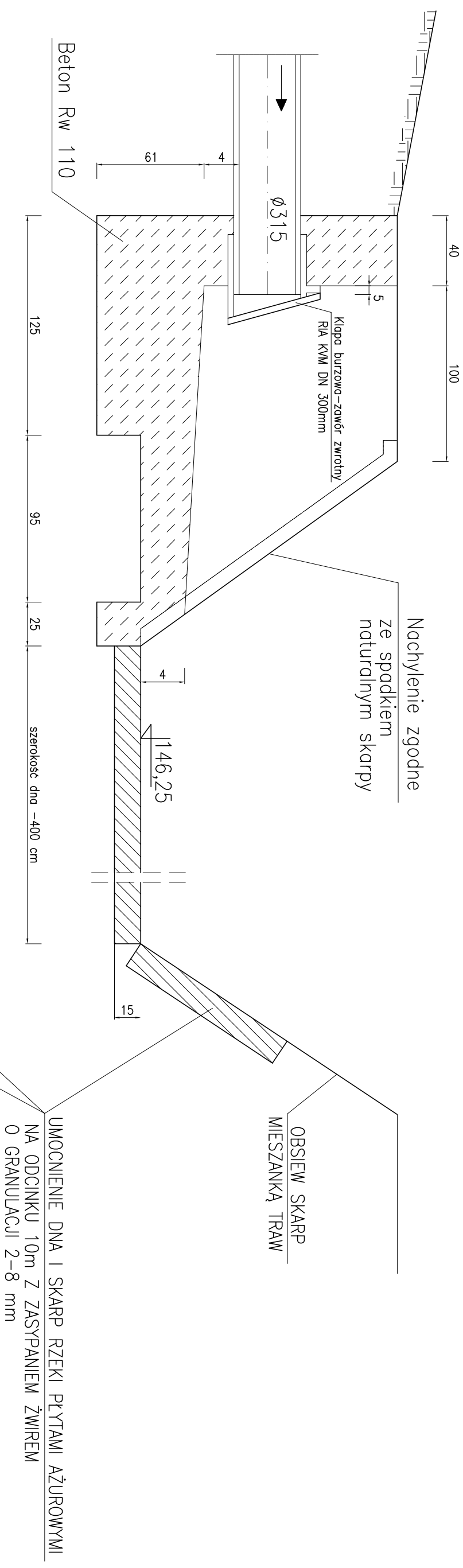
○

B-B

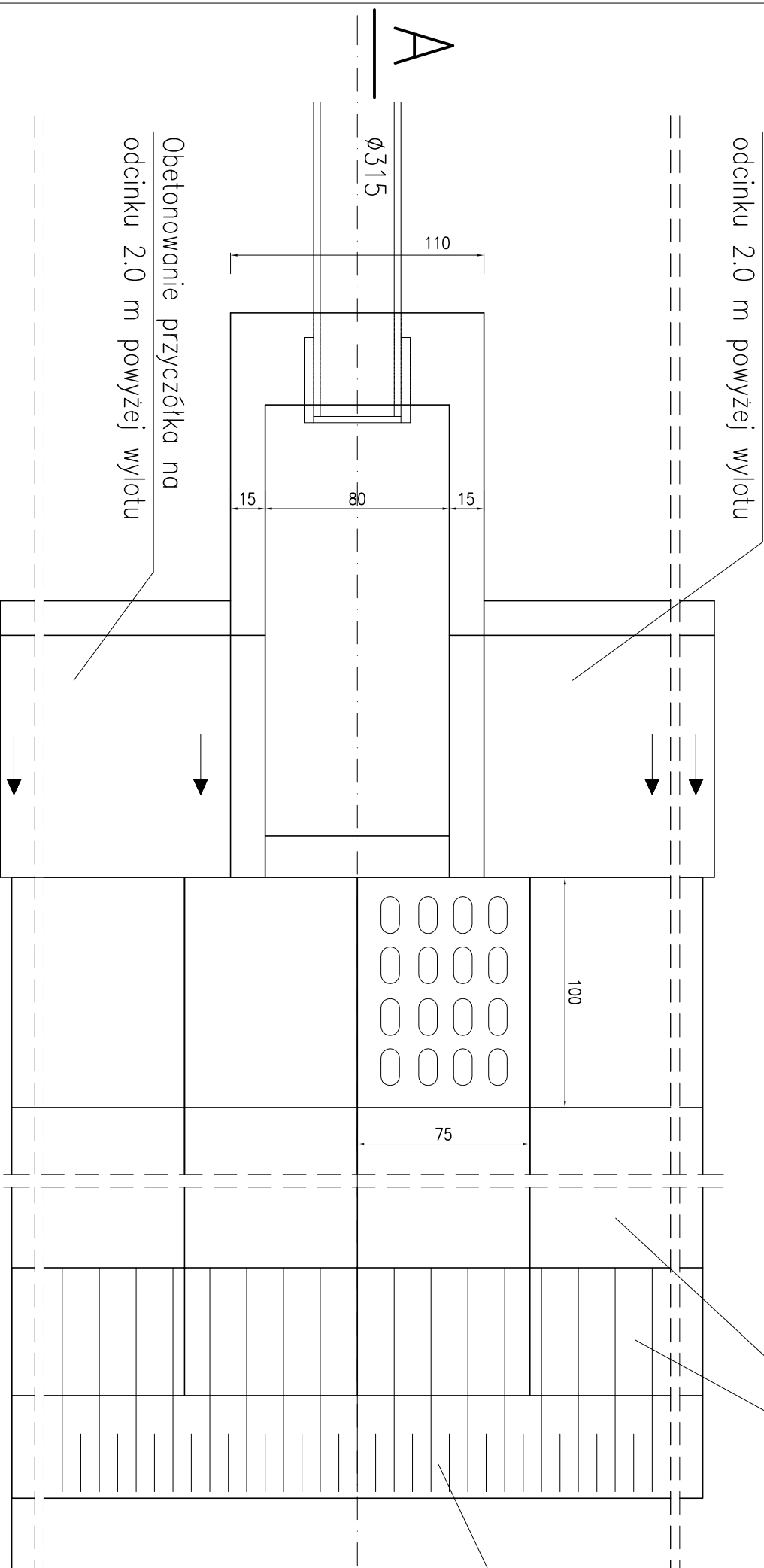
Temat	PRZEBUDOWA KANALIZACJI DESZCZOWEJ	Stadium	Autorskie Biuro Projektów 63-600 Kępno ul.Boczna 4										
		P. T.											
Adres	BARANÓW, UL.STRUMYKOWA	Branża		Sanitarna									
		Skala		1:100									
		Nr rys.		5									
RYSUNEK	PROFIL PODŁŻNY ODCINKA RZEKI JAMICA	Stanowisko		Imię Nazwisko		Nr upr.		Specjaln.		Data		Podpis	
		Projektował:		mgr inż. P.Witczak		58-90-6W		inst.son		03.2015			
		Opracował:		mgr inż. S.Nawrot						03.2015			
		Sprawdził:											

A-A

SCHEMAT WYLOTU WÓD DESZCZOWYCH DO ODBIORNIKA



WIDOK Z GÓRY



UWAGA: Wymiary podano w centymetrach.

OBSIEW SKARP
MIESZANKĄ TRAW

Autorskie Biuro Projektów					
63-600 Kępno ul. Boczna 4					
Stanowisko	Imię i Nazwisko	Nr upr.	Specjaln.	Data	Podpis
Projektował:	mgr inż. P. Witeczak	58-90-GW	inst. san.	03.2015	
Opracował:	mgr inż. S. Nawrot			03.2015	
Sprawdził:					
Temat	PRZEBUDOWA				Stadium
	KANALIZACJI DESZCZOWEJ				
	P. T.				
Adres	BARANÓW, UL. STRUMYKOWA				Sanitarna
	Branża				
	Skala				
RYSUNEK	SCHEMAT WYLOTU				Nr rys.
	WÓD DESZCZOWYCH				
	DO ODBIORNIKA				
					6

Baranów ul.Strumykowa			
Współrzędne geodezyjne			
Oznaczenie na planie sytuacyjnym uzbrojenia	X	Y	Z
W3/1	5681532,73	6500296,38	164,25
Sk1	5681531,80	6500295,51	164,29
Sk2	5681512,57	6500282,71	164,79
Sk3	5681524,15	6500269,06	164,67
Os	5681518,46	6500287,60	164,63
Ski1	5681479,11	6500324,41	164,52
Ski2	5681492,80	6500307,60	164,59
Ski3	5681505,98	6500290,45	164,65
Ski4	5681524,15	6500269,06	164,62
Ski5	5681537,07	6500252,56	164,71
WP1	5681525,33	6500269,61	164,70
WP2	5681525,10	6500265,31	164,73



DECYZJA Nr OŚ-103/15

Na podstawie *art.181 ust.1, pkt.3 i ust.2 i 3 ustawy z dnia 27 kwietnia 2001 roku - Prawo ochrony środowiska (Dz. U. z 2013 r., poz. 1232 z późn. zm.), art. 140 ust.1, w związku z art. 122 ust.1 pkt.1 i 3, art.37 pkt.2, art.9 ust.1 pkt.14 lit.c i pkt.19 lit.f oraz art.127, 128 ustawy z dnia 18 lipca 2001 roku – Prawo wodne (Dz. U. z 2015 roku poz. 469), Rozporządzenia Ministra Środowiska z dnia 18 listopada 20014 roku w sprawie warunków, jakie należy spełnić przy wprowadzaniu ścieków do wód lub do ziemi, oraz w sprawie substancji szczególnie szkodliwych dla środowiska wodnego (Dz. U. Nr 137, poz.984 z późn. zm.) oraz art. 107 ustawy z dnia 14 czerwca 1960 roku - Kodeks postępowania administracyjnego (Dz. U. z 2013 roku poz. 267 z późn. zm.), po rozpatrzeniu wniosku o wydanie pozwoleń wodnoprawnych,*

orzekam:

I. Udzielić Gminie Baranów pozwoleń wodnoprawnych na:

- 1. Wykonanie w Baranowie urządzenia wodnego, to jest wylotu kanalizacji deszczowej Ø 315 mm rzeki Jamicy w km 7+885 o parametrach:**

Lokalizacja	Rzędna dna wylotu [m n.p.m.]	Rzędna dna odbiornika [m n.p.m.]	Współrzędne geograficzne wylotu
dz. nr 486	164,25	163,87	N 51° 16' 5,8" E 18° 0' 18,9"

- 2. Szczególne korzystanie z wód** obejmujące wprowadzanie, dwoma wylotami do rzeki Jamicy (zgodnie z tabelą nr 1) ścieków opadowych i roztopowych spływających z terenu ulic w miejscowości Baranów, w ilości i składzie określonym w tabeli nr 2.

Tabela nr 1

Numer wylotu	Nazwa odbiornika	Lokalizacja wylotu	Współrzędne geograficzne wylotu	Urządzenia oczyszczające
1	2	3	4	5
W 3/1 Ø 315 projektowany	Rzeka Jamica km 7+885	dz. nr 486 przy ul. Strumykowej	N 51° 16' 5,8" E 18° 0' 18,9"	Osadnik wirowy EOW-2 20/200
W 3 Ø 200 istniejący	Rzeka Jamica km 7+809	dz. nr 643 przy ul. Młyńskiej	N 51° 16' 5,8" E 18° 0' 18,9"	brak

Tabela nr 2

Ilość ścieków	Wskaźnik zanieczyszczeń	Stężenie ścieków wprowadzanych do środowiska
Wylot W-3/1		
$Q_{\max. s} = 70,36 \text{ dm}^3/\text{s}$ $Q_{\text{roczne}} = 4.841,92 \text{ m}^3/\text{rok}$	zawiesina ogólna	$\leq 100 \text{ g/m}^3$
	węglowodory ropopochodne	$\leq 15 \text{ g/m}^3$
Wylot W-3		
$Q_{\max. s} = 21,0 \text{ dm}^3/\text{s}$ $Q_{\text{roczne}} = 2.059,97 \text{ m}^3/\text{rok}$	zawiesina ogólna	$\leq 100 \text{ g/m}^3$
	węglowodory ropopochodne	$\leq 15 \text{ g/m}^3$
Razem wyloty W-3/1 i W-3 z powierzchni 1,5 ha		
$Q_{\max. s} = 91,36 \text{ dm}^3/\text{s}$ $Q_{\text{roczne}} = 6.901,89 \text{ m}^3/\text{rok}$	zawiesina ogólna	$\leq 100 \text{ g/m}^3$
	węglowodory ropopochodne	$\leq 15 \text{ g/m}^3$

II. Zobowiązać uzyskującego pozwolenie do:

1. Utrzymania we własnym zakresie i w należytym stanie technicznym wszystkich urządzeń służących do ujmowania, odprowadzania i wprowadzania ścieków do środowiska ze szczególnym uwzględnieniem wylotów kanalizacji deszczowej i urządzeń służących do oczyszczania ścieków.
2. Zaprojektowania i wykonania osadnika frakcji stałych na rurociągu $\varnothing 200$ kanalizacji deszczowej zakończonej wylotem W 3.
3. Prowadzenia kontroli eksploatacji urządzeń oczyszczających z częstotliwością co najmniej raz na sześć miesięcy.
4. Wykonania wylotu W 3/1 pod nadzorem osób posiadających stosowne uprawnienia.
5. Zawiadomienia Inspektorat WZMiUW w Kępnie o zamiarze rozpoczęcia robót i terminie ich zakończenia.
6. Dostarczenia do Rejonowego Oddziału WZMiUW w Ostrowie Wlkp. powykonawczej inwentaryzacji geodezyjnej wykonanego wylotu.
7. Utrzymania w pełnej sprawności koryta rzeki Jamicy i wykonanie robót konserwacyjnych na każdorazowe wezwanie administratora cieku na odcinku 190 mb, tj. od km 7+810 do km 8+000.
8. Usunięcia lub pokrycia kosztów likwidacji ewentualnych szkód powstałych w korycie rzeki lub na nieruchomościach stanowiących własność osób trzecich.

III. Zastrzec, że:

1. Do kanalizacji deszczowej nie mogą być wprowadzane innego rodzaju ścieki.
2. Pozwolenie wodnoprawne nie rodzi praw do nieruchomości i urządzeń koniecznych do jego realizacji oraz nie narusza prawa własności i uprawnień osób trzecich przysługujących wobec tych nieruchomości i urządzeń.
3. W przypadku stwierdzenia faktów i sytuacji określonych w art. 136 i art. 137 Prawa wodnego, może nastąpić cofnięcie lub ograniczenie tego pozwolenia na zasadach przyjętych w w.w. przepisach.
4. Niniejsze pozwolenie nie stanowi pozwolenia na budowę i nie upoważnia inwestora do podjęcia prac budowlanych. Wymaganą decyzję w tym zakresie należy uzyskać na podstawie Prawa budowlanego.

IV. Przyjąć za podstawę wydania niniejszego pozwolenia operat wodnoprawny opracowany przez Autorskie Biuro Projektów mgr inż. Piotr Witzak w marcu 2015 roku.

V. Udzielić niniejszego pozwolenia w zakresie szczególnego korzystania z wód (pkt.I ust.2) na czas określony, to jest **do dnia 25 maja 2025 roku**.

Stosownie do art.127 ust.5 cytowanej na wstępie ustawy Prawo wodne, nie określa się czasu obowiązywania pozwolenia wodnoprawnego na wykonanie urządzenia wodnego.

Uzasadnienie

Dnia 30 marca 2015 roku wszczęto na żądanie Wójta Gminy Baranów postępowanie administracyjne w sprawie udzielenia Gminie Baranów pozwoleń wodnoprawnych na wykonanie wylotu kanalizacji deszczowej oraz szczególne korzystanie z wód obejmujące wprowadzanie dwoma wylotami do rzeki Jamicy ścieków opadowych i roztopowych spływających z ulic w miejscowości Baranów. Do wniosku dołączono 3 egz. operatu wodnoprawnego wraz z opisem prowadzenia zamierzonej działalności w języku nietechnicznym.

Analizując przedłożoną dokumentację ustalono, iż nie spełnia ona wymagań określonych w art. 131 i 132 cytowanej na wstępie ustawy Prawo wodne i dlatego wezwano wnioskodawcę do jej uzupełnienia. Uchybienia te, zostały uzupełnione dnia 29.04.2015 roku.

Zawiadomienie o wszczęciu postępowania w tej sprawie dostarczono wszystkim stronom oraz podano do publicznej wiadomości poprzez wywieszenie zawiadomienia na tablicy ogłoszeń tutejszego Starostwa i umieszczeniu w Biuletynie Informacji Publicznej Starostwa Powiatowego w Kępnie na stronie www.bip.powiatkepno.pl. W toku postępowania swoje stanowisko przedstawił WZMiUW w Poznaniu Rejonowy Oddział w Ostrowie Wielkopolskim, który podtrzymał swoje uzgodnienia dotyczące wykonania wylotu kanalizacji deszczowej zawarte w piśmie z dnia 29.04.2015 roku. Obowiązki inwestora wskazane w ww. piśmie znalazły swoje odzwierciedlenie w treści niniejszej decyzji w pkt.II ppkt.4-8.

Z uwagi na powyższe oraz fakt, iż planowane przedsięwzięcie nie narusza wymagań ochrony środowiska, wniosek inwestora uwzględniono w całości i udzielono przedmiotowych pozwoleń w żądanym zakresie.

Podstawę dla organu administracji do działania w przedmiotowym zakresie stwarza art.140 ust.1 cytowanej na wstępie ustawy Prawo wodne. Przepis ten stanowi między innymi, iż *organem właściwym do wydawania pozwoleń wodnoprawnych jest starosta*. Obowiązek ich uzyskania wynika natomiast z art.122 ust.1 pkt.1 i 3 tej ustawy, według którego *pozwolenie wodnoprawne jest wymagane między innymi na szczególne korzystanie z wód i wykonanie urządzeń wodnych*. Pojęcie szczególnego korzystania z wód wyjaśnia art.37 pkt.2 ustawy, który stanowi, iż *szczególnym korzystaniem z wód jest korzystanie wykraczające poza korzystanie powszechne lub zwykłe, a w szczególności m.in. wprowadzanie ścieków do wód lub do ziemi*. Zgodnie z art.9 ust.1 pkt.14 lit.c, do ścieków zalicza się *m.in., wody opadowe lub roztopowe ujęte w systemy kanalizacyjne*. Pojęcie urządzeń wodnych określają przepisy art.9 ust.1 pkt.19. lit.f Prawa wodnego. Stanowią one między innymi, iż do urządzeń wodnych zalicza się *urządzenia służące kształtowaniu zasobów wodnych oraz korzystaniu z nich, a w szczególności wyloty urządzeń kanalizacyjnych*. Natomiast art.127 tej ustawy wskazuje między innymi, iż *pozwolenie wodnoprawne wydaje się w drodze decyzji na czas określony, który w przypadku wprowadzania ścieków do ziemi jest nie dłuższy niż 10 lat*. Ponadto przepis ten wskazuje strony postępowania administracyjnego. W myśl art.128, w *pozwoleniu wodnoprawnym ustala się cel i zakres korzystania z wód, warunki wykonywania uprawnień oraz obowiązki niezbędne ze względu na ochronę zasobów środowiska, interesów ludności i gospodarki*. Na potrzeby rozpatrywanego przypadku w szczególności jest to *ilość i skład ścieków wprowadzanych do ziemi*,

usytuowanie oraz warunki wykonania urządzeń wodnych. Cytowane na wstępie przepisy Prawa ochrony środowiska stanowią między innymi, iż warunki wydawania pozwolenia wodnoprawnego na wprowadzanie ścieków do ziemi określają przepisy Prawa wodnego.

Mając na uwadze powyższe oraz fakt, iż jakość ścieków odpowiada wymogom art. 41 ustawy Prawo wodne i Rozporządzenia Ministra Środowiska z dnia 18 listopada 2014 roku w sprawie warunków, jakie należy spełnić przy wprowadzaniu ścieków do wód lub do ziemi, oraz w sprawie substancji szczególnie szkodliwych dla środowiska wodnego (Dz. U. z 2014 roku, poz.1800), należało orzec jak w sentencji.

Pouczenie

1. Od niniejszej decyzji służy stronom prawo wniesienia odwołania do Dyrektora Regionalnego Zarządu Gospodarki Wodnej w Poznaniu za pośrednictwem Starosty Kępińskiego w terminie 14 dni od dnia jej doręczenia.
2. Stosownie do art. 135 pkt.3 ustawy Prawo wodne, powyższe pozwolenie wygasa, jeżeli inwestor nie rozpoczął wykonywania urządzeń wodnych w terminie 3 lat od dnia, w którym pozwolenie wodnoprawne na ich wykonanie stało się ostateczne

Otrzymują za zwrotnym potwierdzeniem odbioru:

- 1) Gmina Baranów
ul. Rynek 21, 63-604 Baranów
- 2) Wielkopolski Zarząd Melioracji i Urządzeń Wodnych w Poznaniu
Rejonowy Oddział w Ostrowie Wielkopolskim
ul. Dąbrowskiego 9, 63-400 Ostrów Wielkopolski
- 3) Parafia Rzymsko-Katolicka
ul. Młyńska 1, 63-604 Baranów
- 4) Pan Andrzej Krawczyk
ul. Młyńska 2, 63-604 Baranów
- 5) Pani Elżbieta Grala
ul. Młyńska 5, 63-604 Baranów

Z up. STAROSTY
Naczelnik Wydziału Ochrony Środowiska,
Rolnictwa i Leśnictwa

Marek Ores

Otrzymują do wiadomości:

- 1) Regionalny Zarząd Gospodarki Wodnej
Pion Zasobów Wodnych
ul. Grunwaldzka 21 60-783 Poznań
- 2) Urząd Marszałkowski Województwa Wielkopolskiego
Departament Środowiska
ul. Plac Wolności 18, 61-739 Poznań
- 3) Wojewódzki Inspektorat Ochrony Środowiska w Poznaniu
Delegatura w Kaliszu ul. Piwonicka 19, 62-800 Kalisz
- 4) Urząd Gminy w Baranowie
ul. Rynek 21, 63-604 Baranów
- 5) a.a. Wydziału – 2 egz.

Stosownie do art. 7 pkt. 2 ustawy z dnia 16.11.2006 roku o **opłacie skarbowej** /Dz. U. z 2014 roku, poz. 1628 z późn. zm./, zwalnia się od opłaty skarbowej jednostki budżetowe.



Wojewódzki Urząd
Ochrony Zabytków w Poznaniu
Delegatura w Kaliszu
ul. Tuwima 10 62-800 Kalisz
tel. (0-62) 757-64-21

Ka.WA.5183.1048.2.2015

Kalisz, dn. 17.04.2015 r.

Autorskie Biuro Projektów
Mgr inż. Piotr Witczak
Ul. Boczna 4
63-600 Kępno

Wasz wniosek:
z dnia: 27.03.2015 r.
data wpływu 31.03.2015 r.

Dotyczy: **uzgodnienia projektowanych przebudowy odcinka sieci kanalizacji deszczowej w Baranowie, ul. Strumykowa, dz. ewid. nr 879/5, 486 (zgodnie z załączonym do wniosku projektem budowlano-wykonawczym)**

Wojewódzki Urząd Ochrony Zabytków w Poznaniu Delegatura w Kaliszu informuje, iż nie wnosi zastrzeżeń konserwatorskich do wymienionej powyżej inwestycji i uzgadnia projekt na podstawie załączonych do wniosku map sytuacyjnych.

Z up. Wielkopolskiego Wojewódzkiego
Konserwatora Zabytków
dr Grzegorz Teske
st. specjalista

aa.

Sprawę prowadzi:

Grzegorz Teske, tel. 62 757 64 21 w.34