

## ZAWARTOŚĆ OPRACOWANIA

### I. OPIS TECHNICZNY

<b>1.0</b>	<b>PRZEDMIOT INWESTYCJI ORAZ CEL I ZAKRES OPRACOWANIA.....</b>	<b>2</b>
<b>2.0</b>	<b>PODSTAWA OPRACOWANIA.....</b>	<b>2</b>
<b>3.0</b>	<b>OPIS ROZWIĄZANIA PROJEKTOWEGO.....</b>	<b>3</b>
3.1	TRASA KANALIZACJI DESZCZOWEJ.....	3
3.2	KANALIZACJA DESZCZOWA GRAWITACYJNEJ. ....	3
3.3	OBLICZENIA ILOŚCI WÓD OPADOWYCH. ....	4
3.4	MATERIAŁ I UZBROJENIE. ....	5
3.5	WYLOT DO ODBIORNIKA. ....	5
<b>4.0</b>	<b>ROBOTY ZIEMNE I MONTAŻOWE.....</b>	<b>6</b>
<b>5.0</b>	<b>ODWODNIENIE WYKOPÓW.....</b>	<b>7</b>
<b>6.0</b>	<b>PRÓBA SZCZELNOŚCI. ....</b>	<b>8</b>
<b>7.0</b>	<b>UWAGI MONTAŻOWE. ....</b>	<b>8</b>

### II CZĘŚĆ GRAFICZNA.

1.	Projekt zagospodarowania terenu. Kanalizacja deszczowa	rys. nr 1
2.	Profil podłużny kanalizacji deszczowej	rys. nr 2
3.	Schemat wpustu deszczowego	rys. nr 3
4.	Schemat przebudowy istniejącego kanału	rys. nr 4
5.	Schemat studni kaskadowej	rys. nr 5
6.	Zestawienie przyłączy do wpustów	

# I OPIS TECHNICZNY.

## **1.0 Przedmiot inwestycji oraz cel i zakres opracowania**

Przedmiotem planowanej inwestycji jest przebudowa drogi powiatowej nr 2706G wraz z wyposażeniem technicznym, tj. odwodnieniem (kanalizacja deszczowa). Inwestycja zlokalizowana jest na obszarze województwa pomorskiego, w m. Krąg gm. Starogard Gdański.

Celem niniejszego opracowania jest przedstawienie zakresu prac, rozwiązań technicznych i technologicznych robót budowlanych odprowadzenia wód opadowych z terenu przebudowywanej drogi powiatowej nr 2706G w m. Krąg.

Zakres opracowania obejmuje projekt kanalizacji deszczowej.

## **2.0 Podstawa opracowania.**

- Mapa geodezyjna z pomiarami uzupełniającymi – wykonana przez uprawnioną jednostkę geodezyjną
- Ustawa z dnia 3 października 2008 r. o udostępnianiu informacji o środowisku i jego ochronie, udziale społeczeństwa w ochronie środowiska oraz o ocenach oddziaływania na środowisko / Dz.U. 2018.2081 j.t. z późn. zm./
- Ustawa z dnia 7 lipca 1994r.- Prawo Budowlane (tekst jednolity Dz.U.2018.1202 t.j. z późn. zm.)
- Ustawa z dnia 21 marca 1985r o drogach publicznych /2016.1440 j.t. z późn. zm./
- Rozporządzenie MT i GM z dnia 2 marca 1999r. w sprawie warunków technicznych, jakim powinny odpowiadać drogi publiczne i ich usytuowania /Dz.U. 2016.124 t.j. z późn. zm./
- Rozporządzenie MT i GM z dnia 30 maja 2000r. w sprawie warunków technicznych, jakim powinny odpowiadać drogowe obiekty inżynierskie i ich usytuowanie /Dz.U. nr 63 poz. 735 z późniejszymi zmianami/
- Katalog typowych konstrukcji nawierzchni podatnych i półsztywnych / IBDM W-wa 1997r./
- Katalog typowych konstrukcji nawierzchni podatnych i półsztywnych / Politechnika Gdańska wersja 11.03.2013
- Katalog wzmocnień i remontów nawierzchni podatnych i półsztywnych / IBDM W-wa 2001r./
- Katalog powtarzalnych elementów drogowych – Transprojekt Warszawa
- Ustawa z dnia 20 lipca 2017 r. Prawo wodne (Dz.U.2018.2268 t.j. z późn.zm.)
- Rozporządzenie Ministra Środowiska z dnia 18 listopada 2014 r. 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.2014.1800 z późn. zm./.
- Wizja w terenie i uzupełniające pomiary terenowe
- Badania geologiczne wykonane przez uprawnioną jednostkę geologiczną.
- Ustalenia, wytyczne i uzgodnienia z zainteresowanymi stronami.

- Projekt zagospodarowania terenu w skali 1:500.
- PN-EN 752-2:2000 – „Zewnętrzne systemy kanalizacyjne. Wymagania”.
- PN-B-10736:1999 – Roboty ziemne. Wykopy otwarte dla przewodów wodociągowych i kanalizacyjnych. Warunki wykonania.
- PN-B-10729:1999 – Kanalizacja. Studzienki kanalizacyjne.
- PN-92/B-10735 – Kanalizacja. Przewody kanalizacyjne. Wymagania i badania przy odbiorze.
- PN-EN 476:2001. Wymagania ogólne dotyczące elementów stosowanych w systemach kanalizacji grawitacyjnej.
- PN-B-01700:1999. Wodociągi i kanalizacja. Urządzenia i sieć zewnętrzna. Oznaczenia graficzne.
- 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 752-6:2002. Zewnętrzne systemy kanalizacyjne. Część 6: Układy pompowe.
- PN-EN 752-7:2002. Zewnętrzne systemy kanalizacyjne. Część 7: Eksploatacja i użytkowanie.
- PN-EN 773:2002. Wymagania ogólne dotyczące elementów stosowanych w systemach kanalizacji ciśnieniowej
- Inne obowiązujące normy i przepisy branżowe.

### **3.0 Opis rozwiązania projektowego.**

#### **3.1 Trasa kanalizacji deszczowej.**

Na części odcinka projektuje się kanalizację deszczową. Wody opadowe z jezdni będą odprowadzone do projektowanych wpustów poprzez nadanie spadków podłużnych oraz poprzecznych jezdni i chodnika.

Studzienki obsypać gruntem piaszczystym i zagęścić mechanicznie warstwami o grubości maksymalnie do 30cm, aż do osiągnięcia wskaźnika zagęszczenia gruntu  $I_s=0,97\%$  wartości Proctora.

Trasę kanalizacji wraz z przykanalikami, rzędne oraz rozmieszczenie wpustów i studni przedstawiono na rysunku projektu zagospodarowania terenu.

W przypadku skrzyżowań z istniejącym i projektowanym uzbrojeniem energetycznym i telekomunikacyjnym na przewodach tych należy zastosować rury ochronne dwudzielne Dn 100 mm. W ramach robót wykonać należy także przebudowę odcinka istniejącej kanalizacji deszczowej wraz z jej połączeniem z kanalizacją deszczową zaprojektowaną w I etapie wg odrębnego opracowania.

#### **3.2. Kanalizacja deszczowa grawitacyjnej.**

Przewiduje się wykonanie odcinków rur kanalizacji grawitacyjnej z rur PVC-U de 400 x 11,7 mm, de 315 x 9,2 mm, de 250 x 7,3 mm, de 200 x 5,9 mm, SN 8 , SDR 34 łączonych na uszczelkę gumową, zgodnie z PN-EN 1401:1:2009.

Na trasie kanału zaprojektowano studnie betonowe dn 1200 mm, oraz studnie osadnikowe wpustów deszczowych dn 500 mm.

Przejścia rur PVC przez ścianki betonowe studzienek rewizyjnych wykonać jako szczelne, typu PS.

Kanały grawitacyjne należy układać z minimalnym przykryciem 0,5 m oraz zgodnie z profilami podłużnymi.

Na trasie kanałów w węzłach połączeniowych zaprojektowano studzienki betonowe klasy C35/45 o średnicy dn 1200 mm łączone na uszczelki gumowe z prefabrykowanym dnem. W rozwiązaniu projektowym dobrano 28 wpustów ulicznych deszczowych żeliwnych klasy D400 z kołnierzem zatrzaskowym, osadzonych na pierścieniach odciążających, na studzienkach betonowych klasy C35/45 Ø500 z osadnikiem piasku wysokości 1,0 m.

Włączenie rur PVC de 200 mm do betonowej studni wpustu za pomocą tulei (przejścia szczelnego) PVC de 200.

W ramach przebudowy kanalizacji deszczowej, w śladzie istniejącego kanału kd600 przechodzącego pod drogą powiatową należy ułożyć nowy rurociąg PCV de 600mm na odcinku ok. 20m wraz ze studniami betonowymi śr. 1500mm po obu stronach drogi. Studnie końcową połączyć z istniejącym kanałem kd600, znajdującym się na głębokości ok. 6,7m. Dodatkowo na działce nr 89, w studni należy wykonać przełączenie kanalizacji deszczowej zaprojektowanej wg odrębnego opracowania (rurociągu wychodzącego już z separatora), w celu przekierowania wód opadowych na nowy rurociąg kd600.

### 3.3. Obliczenia ilości wód opadowych.

Do obliczeń ilości spływu wód opadowych przyjęto wzór:

$$Q = F_{\text{zred.}} \times q \times \phi \text{ [dm}^3/\text{s]}$$

Q - ilość spływu (dm<sup>3</sup>/s)

F<sub>zred.</sub> - powierzchnia zredukowana obliczona wg wzoru:

$$F_{\text{zred.}} = F \times \psi \text{ [m}^2\text{]}$$

F – rzeczywiste powierzchnie zlewni w ha:

ψ – współczynnik spływu zależny od charakteru zlewni

- dla powyższych nawierzchni przyjęto - ψ = 0,85;

q – natężenie deszczu miarodajnego [l/(ha\*s)]

- maksymalnego - q = 130 l/s\*ha dla p=20%, t=15 min;

- nominalnego - q = 15 l/s\*ha dla p=20%, t=15min.

φ – współczynnik opóźnienia odpływu, przyjęto 1,0

- wysokość opadów rocznych: 600mm.

**Zlewnia nr 1 - obejmuje przebudowywany odcinek drogi powiatowej z odprowadzeniem do kanalizacji deszczowej zaprojektowanej w odrębnego opracowania.**

Niezredukowana powierzchnia zlewni nr 1 wynosi

Nawierzchnia jezdni – asfalt

Powierzchnia całkowita – 3540,0 m<sup>2</sup>

$$F_{\text{zred.}} = 3540,0 \times 0,85 = 3009,00 \text{ m}^2$$

Kostka betonowa – parkingi, zjazdy, drogi boczne, dojścia, chodniki, ciągi pieszo-jezdne

Powierzchnia całkowita – 2655,0 m<sup>2</sup>

$$F_{\text{zred.}} = 2655,0 \times 0,85 = 2256,75 \text{ m}^2$$

$$F_{\text{zredukowana całkowita}} = 3009,0 + 2256,75 = 5265,75 \text{ m}^2 = 0,527 \text{ ha}$$

$$Q_{\text{max1}} = 130 \times 0,527 = 68,51 \text{ dm}^3/\text{sek}$$

$$Q_{\text{obl1}} = 15 \times 0,527 = 7,91 \text{ dm}^3/\text{sek}$$

### Ilość wód opadowych odprowadzanych kanalizacją deszczową :

Kanalizacja deszczowa odprowadzać będzie wody opadowe i roztopowe z terenów utwardzonych o powierzchni ok. 6195,00 m<sup>2</sup>.

Niezredukowana powierzchnia zlewni wynosi: 0,619 ha

Zredukowana powierzchnia zlewni wynosi: 0,527 ha

Odpływ wód deszczowych ze zlewni wyniesie:

$$Q_{nom} = 0,527 \times 15 \times 1 = 7,91 \text{ dm}^3/\text{s} = 0,00791 \text{ m}^3/\text{s}$$

$$Q_{max} = 0,527 \times 130 \times 1 = 68,51 \text{ dm}^3/\text{s} = 0,0685 \text{ m}^3/\text{s}$$

$$Q_{max \text{ godzinowego}} = 68,51 \times 60 \times 15 = 61659 \text{ dm}^3/\text{h} = 61,66 \text{ m}^3/\text{h}$$

$$Q_{\text{śrrok}} = 6195 \times 0,600 = 3717 \text{ m}^3/\text{rok}$$

$$Q_{\text{średniodobowe}} = Q_{\text{śrrok}} / 365 = 3717 / 365 = 10,18 \text{ m}^3/\text{doba}$$

### **Długość kanałów kanalizacji grawitacyjnej wynosi:**

PP de 600 mm SN8	L= 20,50 m
PVC de 400 x 11,7 mm SDR 34 SN8	L=157,00 m
PVC de 315 x 9,2 mm SDR 34 SN8	L=316,50 m
PVC de 250 x 7,3 mm SDR 34 SN8	L=78,50 m
PVC de 200 x 5,9 mm SDR 34 SN8– przyłącza do wpustów 28 sztuk	L=105,00 m

### **Ilość studni**

bet. Dn 1200 mm	18 szt.
Bet. Dn 1500 mm	2 szt.
Wpusty bet. Dn 500 mm	28 szt.

### **3.4. Materiał i uzbrojenie.**

Przewiduje się wykonanie odcinków rur kanalizacji grawitacyjnej z rur PVC-U de 400 x 11,7 mm, de 315 x 9,2 mm, de 250 x 7,3 mm, de 200 x 5,9 mm, SN 8 , SDR 34 łączonych na uszczelkę gumową, zgodnie z PN-EN 1401:1:2009.

Na trasie kanału zaprojektowano studnie betonowe dn 1200 mm, oraz studnie osadnikowe wpustów deszczowych dn 500 mm.

Przejścia rur PVC przez ścianki betonowe studzienek rewizyjnych wykonać jako szczelne, typu PS.

Kanały grawitacyjne należy układać z minimalnym przykryciem 1,0 m oraz zgodnie z profilami podłużnymi.

Na trasie kanałów w węzłach połączeniowych zaprojektowano studzienki betonowe klasy C35/45 o średnicy dn 1200 mm łączone na uszczelki gumowe z prefabrykowanym dnem. W rozwiązaniu projektowym dobrano 28 wpustów ulicznych deszczowych żeliwnych klasy D400 z kołnierzem zatraskowym, osadzonych na pierścieniach odciążających, na studzienkach betonowych klasy C35/45 Ø500 z osadnikiem piasku wysokości 0,5 m.

Włączenie rur PVC de 200 mm do betonowej studni wpustu za pomocą tulei (przejścia szczelnego) PVC de 200.

Lokalizacja wpustów – wg planu syt.-wys.

### **3.5. Wylot do odbiornika.**

Zlewnia pierwsza z włączeniem do istniejącej kanalizacji deszczowej zaprojektowanej wg odrębnego opracowania, poprzez studnię (112.50/110,53) zlokalizowaną na dz. nr 91. Odbiornikiem jest istniejący kanał kd600, którego dcinek na długości ok. 20m należy przebudować.

#### 4.0 Roboty ziemne i montażowe.

Po komisyjnym przekazaniu placu budowy przystąpić do robót ziemnych. Roboty ziemne w terenach nieuzbrojonych wykonywać mechanicznie, a w terenach uzbrojonych ręcznie.

Przed przystąpieniem do robót ziemnych, na trasie projektowanych kanałów należy wyznaczyć przez służby specjalistyczne miejsca występujących kolizji.

Wykonawca powinien zapoznać się z umiejscowieniem wszelkich istniejących sieci i urządzeń przed rozpoczęciem prac w miejscach gdzie może dojść do uszkodzenia istniejącego uzbrojenia po uprzednim wykonaniu przekopów wstępnych. Nie można wykluczyć, że w terenie występuje inne uzbrojenie, które nie zostało nigdzie zinwentaryzowane. Przed przystąpieniem do robót w obrębie występowania uzbrojenia terenu należy zgłosić ten fakt odpowiednim gestorom sieci. Zgodnie z rozporządzeniem Ministra Infrastruktury z dnia 6 lutego 2003 r. w sprawie bezpieczeństwa i higieny pracy podczas wykonywania robót budowlanych 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. Bezpieczną odległość wykonywania robót, ustala kierownik budowy w porozumieniu z właściwą jednostką, w której zarządzie lub użytkowaniu znajdują się te instalacje.

W przypadku uszkodzenia istniejącego uzbrojenia wykonawca winien je niezwłocznie zabezpieczyć i zgłosić w instytucji eksploatującej dane urządzenie.

Wykonawca powinien z wyprzedzeniem, co najmniej 3 dniowym powiadomić właściciela terenu o zamierzonym wejściu na budowę, a po wykonaniu robót uzyskać od niego oświadczenie o doprowadzeniu terenu do stanu pierwotnego.

Przed przystąpieniem do montażu kanału z rur PVC, należy dokonać odbioru technicznego wykopu i podłoża zgodnie z PN-92/B-10732.

Rury, kształtki, płyty dolne studni i kinety należy montować w wykopie na 10-20 cm podsypce z piasku, wyprofilowanej zgodnie z projektowanymi rzędnymi i spadkiem.

Złącza pozostawić odsłonięte, z pozostawieniem wystarczającej wolnej przestrzeni po obu stronach połączenia, do czasu przeprowadzenia próby ciśnienia przewodu.

Ułożone rurociągi zasypywać gruntem piaszczystym, niewysadzinowym (może być pospółka).

W terenie utwardzonym wskaźnik zagęszczenia powinien wynosić  $W_z = 1,00$ . Właściwe wykonanie zagęszczenia gruntu sprawdzić powinien uprawniony geolog lub laboratorium drogowe.

Umocnienia ścian do zagłębienia 1,0 m p.p.t. nie stosuje się. Dla zagłębienia od 1,0 m do 3,0 m należy wykonać umocnienie ścian wykopów poprzez deskowanie ażurowe.

**Powyżej 3,0 m zagłębienia należy przewidzieć pełne umocnienie.**

Projektuje się prowadzić montaż studni kanalizacyjnej o głębokości ok. 6,7 m p.p.t. w wykopie w postaci ścianek szczelnych z grodzic typu GZ-4 o wymiarach 2,5x2,5 m.

Studnię należy zamontować na istniejącym kanale kd600, który należy połączyć z montowaną studnią.

##### **Kolejność robót:**

1. Przed rozpoczęciem głównych prac należy wykonać wstępny wykop do głębokości 0,8 m.p.p.t. Z tego poziomu wbić wibromłotem ściankę szczelną z grodzic Gz-4

- do poziomu - 8,0 m.p.p.t. tj. 1,3 m poniżej dna studni. Długość grodzic GZ-4 powinna wynosić 9,0 m.
2. Ziemię z wykopu wewnątrz obrysu ścianki wybrać koparką (najlepiej chwytakową) do poziomu posadowienia studni.
  3. W trakcie pogłębiania na bieżąco montować elementy montażowe z L 50x50x5 oraz równocześnie zakładać zespolone przewiazkami podłużnice z 2][ 160 oraz rozpierać zastrzałami drewnianymi 12x12 cm. Kątownik 50x50x5 mm przyspawać do grodzic co 60 cm.
  4. W trakcie robót wodę wypompowywać pompą lub wypłukać igłofiltrami wg potrzeb z odprowadzeniem do pobliskiego rowu.
  5. Po uzyskaniu docelowej głębokości zruszone warstwy gruntu usunąć, a pod studnię ułożyć warstwę grubości 10 cm z chudego betonu B-10 o wymiarach 2000x2000 mm.
  6. Następnie przystąpić do montażu studni betonowej dn 1500mm. Roboty prowadzić w „suchym” wykopie.
  7. Poszczególne elementy zbiornika łączyć na uszczelkę. Montaż prowadzić zgodnie z instrukcją producenta.
  8. Po zakończeniu robót montażowych należy przystąpić do obsypywania studni piaskiem warstwami gr. 20-30cm stabilizowanym cementem (przynajmniej 100 kg cementu na 1m<sup>3</sup> piasku). Zasypkę piaskowo- cementową wokół studni zagęszczać do współczynnika minimum 0,9.
  9. Montaż technologiczny studni betonowej wykonać zgodnie z przyjętym rozwiązaniem oraz instrukcją producenta i dostawcy studni.

***W trakcie robót ziemnych należy zwrócić szczególną uwagę na punkty osnowy geodezyjnej. W przypadku zniszczenia lub uszkodzenia punktu Inwestor jest zobowiązany do ich odtworzenia przez uprawnionego geodetę.***

Materiały do budowy sieci kanalizacji muszą posiadać certyfikat dopuszczenia ich do stosowania w Polsce wydany przez Centralny Ośrodek Badawczo - Rozwojowy Techniki Instalacyjnej "INSTAL" Warszawa.

*Roboty ziemne należy prowadzić zgodnie z "Warunkami technicznymi wykonania i odbioru robót budowlano - montażowych" tom I i normą BN-83/8836-02 oraz zgodnie z przepisami BHP.*

## **5.0 Odwodnienie wykopów.**

Wykop powinien być zabezpieczony przed dopływem wód deszczowych i gruntowych. Elementy zabezpieczające ściany wykopu muszą wystawać co najmniej 0,15 m ponad ściśle przylegający teren, a powierzchnia terenu powinna być wyprofilowana ze spadkiem umożliwiającym łatwy odpływ wód poza wykop. Niezależnie od budowy urządzeń, stanowiących elementy systemów odwadniających, ujętych w dokumentacji projektowej, Wykonawca, o ile wymagać tego będą warunki terenowe i pogodowe, wykona urządzenia, które zapewnią odprowadzenie wód gruntowych i opadowych poza obszar robót ziemnych tak, aby zabezpieczyć grunty przed przewilgoceniem i nawodnieniem.

W miejscu wystąpienia wody gruntowej, wykonanie wykopów należy poprzedzić robotami odwodnieniowymi przy zastosowaniu np. igłofiltrów, w celu uzyskania odpowiednich warunków do robót i wymaganego zagęszczenia podłoża i warstw nasypu. Odprowadzenie wód, podczas prowadzenia robót, do istniejących zbiorników naturalnych i urządzeń odwadniających Wykonawca uzgodni z odpowiednimi instytucjami oraz uzyska zgody od właściciela terenu.

W przypadku zalania wykopu przez wody opadowe przed ułożeniem przewodów wodę z wykopów należy usunąć.

Odwodnienie wykonywać w zależności od konfiguracji terenu i zagłębienia sieci, za pomocą:

- a) pompy spalinowej w najniższym punkcie wykopu, przed wykonaniem podsypki z odprowadzeniem kanału deszczowego dn 500 mm. W miejscu posadowienia pompy, wykop poszerzyć i wykonać komorę lub studzienkę odwadniającą.
- b) beczkowozu

## 6.0 Próba szczelności.

Przewody kanalizacji grawitacyjnej powinny być poddane badaniom w zakresie szczelności na:

- eksfiltrację ścieków do gruntu
- infiltrację wód gruntowych do kanału.

Próby szczelności wykonać zgodnie z "PN-92/B-10735 Kanalizacja. Przewody kanalizacyjne. Wymagania i badania przy odbiorze."

Szczególną uwagę należy zwrócić na:

- zamknięcie wszystkich odgałęzień,
- poziom zwierciadła wody w studzience położonej wyżej powinien mieć rzędną niższą, co najmniej o 0,5 m, w stosunku do rzędnej terenu w miejscu studzienki niższej (przy badaniu na eksfiltrację).

Po ustabilizowaniu się zwierciadła wody w studzienkach, nie powinno być ubytku wody w studzience położonej wyżej w czasie:

- \* 30 min. na odcinku o długości do 50 m;
- \* 60 min. na odcinku o długości ponad 50 m;

podczas badania na infiltrację nie powinno być napływu wody do kanału w czasie trwania obserwacji, jak przy badaniu na eksfiltrację. Powyższe próby należy wykonać zgodnie z PN-81/B-10725- "Wodociągi. Przewody zewnętrzne. Wymagania i badania przy odbiorze".

## 7.0 Uwagi montażowe.

- 1) Przy zbliżeniach do osnowy geodezyjnej zachować szczególną ostrożność;
- 2) Istniejące uzbrojenie podziemne należy dokładnie zlokalizować w trakcie realizacji robót ziemnych poprzez wykonanie przekopów próbnych;
- 3) Wykonawcą sieci kanalizacji sanitarnej w technologii PVC może być zakład posiadający uprawnienia do wykonywania powyższych robót;
- 4) Wszystkie odstępstwa należy korygować przy udziale inspektora, projektanta i użytkownika sieci;
- 5) Roboty ziemne wykonywać zgodnie z obowiązującymi przepisami BHP i normami PN;
- 6) W przypadku natrafienia w trakcie wykonywania wykopów na przedmioty zabytkowe lub szczątki archeologiczne należy natychmiast przerwać roboty i zawiadomić władze konserwatorskie oraz inwestora. Ponownie prace można rozpocząć po zezwoleniu władz konserwatorskich.
- 7) Do odbioru końcowego należy przedłożyć:
  - dziennik budowy;
  - dokumentację powykonawczą podpisaną przez kierownika budowy i inspektora nadzoru;
  - inwentaryzację geodezyjną powykonawczą;
  - protokół odbiorów częściowych;



- świadectwa badania zagęszczenia gruntu;
- protokół odbioru zajmowanego pasa drogowego;
- dokumenty uregulowań terenowo-prawnych;
- decyzję o dopuszczeniu do stosowania w budownictwie zastosowanych materiałów i urządzeń, aprobaty techniczne;
- deklaracje zgodności lub certyfikaty zgodności materiałów i urządzeń z:
- Polską Normą,
- aprobatą techniczną w przypadku wyrobów, dla których nie ustanowiono Polskiej normy,
- protokoły z prób szczelności;

W trakcie trwania budowy winna być dostępna następująca dokumentacja:

- a) Dziennik Budowy;
- b) Projekt Budowlany.
- c) Kierownik Budowy ma obowiązek sporządzić plan bezpieczeństwa i ochrony zdrowia (plan BIOZ) uwzględniający specyfikę projektowanego obiektu (zgodnie z Rozporządzeniem Ministra Infrastruktury z dnia 27 sierpnia 2002 r. w sprawie szczegółowego zakresu formy planu bezpieczeństwa i ochrony zdrowia oraz szczegółowego zakresu rodzajów robót budowlanych, stwarzających zagrożenie bezpieczeństwa i zdrowia ludzi – Dz.U. z 17.09.02r., 02.151.1256).

Projektował:

mgr inż. Robert Sierputowski