

Nazwa i adres jednostki projektowej:	
<p align="center">Usługi Inwestycyjno-Projektowe Mariusz Wilkowski 06-400 Ciechanów ul. Marka Hłaski 16 Tel: 501 303 280 email: mariuszwilkowski1@wp.pl</p>	
Nazwa elementu projektu budowlanego:	
Tom II - Projekt Architektoniczno-Budowlany	
Nazwa zamierzenia budowlanego:	
Budowa odcinka sieci wodociągowej i kanalizacji sanitarnej na terenie działek oznaczonych numerami ewidencyjnymi: 164/4, 164/5, 198/3, 210/5 położonych w obrębie 0003- Chrzanówek gmina Opinogóra Górna	
Adres inwestycji:	
Chrzanówek, ul. Jesionowa, Bukowa dz. nr ewid: 164/4, 164/5, 198/3, 210/5 położonych w obrębie 0003-Chrzanówek gmina Opinogóra Górna	
Kategoria obiektu budowlanego:	
- XXVI	
Jednostka ewidencyjna, obręb, numery działek ewidencyjnych:	
Jednostka ewidencyjna:	140207_2 – Opinogóra Górna
Obręb ewidencyjny:	140207_2.0003-Chrzanówek
Numery działek ewidencyjnych:	140207_2.0003. 164/4, 164/5, 198/3, 210/5
Inwestor:	
GMINA OPINOGÓRA GÓRNA 06-406 Opinogóra Górna ul. Krasińskiego 4	
Data sporządzenia dokumentacji projektowej:	
17.03.2025r	
Tom:	II
Łączna ilość tomów projektu:	IV
Egzemplarz:	4
Faza projektu:	Projekt budowlany

Zespół projektowy:				
Imię i nazwisko	Stanowisko	Branża	Nr uprawnień/Nr izby	Podpis
mgr inż. Mariusz Wilkowski	Projektant	Sanitarna	MAZ/0425/POOS/12 MAZ/IS/0659/11	
mgr inż. Mateusz Milewski	Sprawdzający	Sanitarna	Cie-208/94	

Spis treści.

1. Strona tytułowa	- str. - 1.
2. Spis treści.	- str. - 2.
3. Oświadczenie Projektanta i Sprawdzającego	- str. - 3
4. Opis techniczny – Projekt Architektoniczno-Budowlany	- str. – 4 - 15

Część rysunkowa Projektu Architektoniczno-Budowlanego

1. Profil podłużny sieci kanalizacji sanitarnej	- rys. nr. AB01	- str. – 16
2. Studnia żelbetowa fi1000	- rys. nr. AB02	- str. – 17
3. Studnia tworzywowa fi425	- rys. nr. AB03	- str. – 18
4. Profil podłużny sieci wodociągowej	- rys. nr. AB04	- str. – 19
5. Schemat węzłów włączeniowych	- rys. nr. AB05	- str. – 20
6. Budowa hydrantu nadziemnego DN80	- rys. nr. AB06	- str. – 21

Projektant:

Ciechanów dnia 17.03.2025r

OŚWIADCZENIE

Zgodnie z przepisami ustawy z dnia 7 lipca 1994r Prawo Budowlane (Dz. U. z 2024r, poz. 725) art. 34, ust.3d, pkt.3 oświadczam , że Projekt Architektoniczno-Budowlany:

„Budowa odcinka sieci wodociągowej i kanalizacji sanitarnej na terenie działek oznaczonych numerami ewidencyjnymi: 164/4, 164/5, 198/3, 210/5 położonych w obrębie 0003- Chrzanówek gmina Opinogóra Górna”

- został opracowany zgodnie z umową, obowiązującymi przepisami techniczno-budowlanymi, normami oraz zasadami wiedzy technicznej, przy zachowaniu należytej staranności i jest kompletny ze względu na cel, któremu ma służyć.

INWESTOR:

GMINA OPINOGÓRA GÓRNA
06-406 Opinogóra Górna
ul. Krasieńskiego 4

.....
(Projektant)

.....
(Sprawdzający)

OPIS TECHNICZNY

do projektu architektoniczno- budowlanego
„Budowa odcinka sieci wodociągowej i kanalizacji sanitarnej na terenie działek oznaczonych numerami ewidencyjnymi: 164/4, 164/5, 198/3, 210/5 położonych w obrębie 0003- Chrzanówek gmina Opinogóra Górna”.

1. Podstawa opracowania:

1. 1. Zlecenie Inwestora.
1. 2. Mapy sytuacyjno - wysokościowe w skali 1 : 500
1. 3. Normy i przepisy.

2. Przedmiot opracowania:

Przedmiotem inwestycji jest budowa odcinka sieci wodociągowej i kanalizacji sanitarnej na terenie działek oznaczonych numerem ewidencyjnym **164/4, 164/5, 198/3, 210/5** położonych w obrębie **0003- Chrzanówek** gmina Opinogóra Górna

3. Rodzaj i kategorię obiektu budowlanego będącego przedmiotem zamierzenia budowlanego:

Rodzaj obiektu budowlanego: **Sieć wodociągowa i kanalizacji sanitarnej**
Kategoria obiektu budowlanego: **XXVI**

4. Zamierzony sposób użytkowania oraz program użytkowy obiektu budowlanego:

Planowana budowa odcinka sieci wodociągowej i kanalizacji sanitarnej grawitacyjnej na terenie działek oznaczonych numerem ewidencyjnym **164/4, 164/5, 198/3, 210/5** położonych w obrębie **0003- Chrzanówek** gmina Opinogóra Górna będzie użytkowana zgodnie ze swoim przeznaczeniem. Dla przedmiotowego zamierzenia inwestycyjnego nie sporządza się programu użytkowego obiektu budowlanego.

5. Charakterystyczne parametry obiektu budowlanego:

Odcinek sieci wodociągowej z rur PE100RC SDR17 średnicy 110mm:

Długość: **225,50m**

Średnica: **110mm**

Powierzchnia zabudowy: **24,80m²**

Odcinek sieci kanalizacji sanitarnej z rur PVC-U SDR34 średnicy 200mm:

Długość: **214,00m**

Średnica: **200mm**

Powierzchnia zabudowy: **42,80m²**

6. Opinię geotechniczną oraz informację o sposobie posadowienia obiektu budowlanego:

Rozporządzenie Ministra Transportu, Budownictwa i Gospodarki Morskiej w sprawie ustalenia geotechnicznych warunków posadowienia obiektów budowlanych z dnia 25.04.2012 r. – Dz. U. z dnia 27.04.2012 – poz. 463.

Do projektu budowlanego:

Budowa odcinka sieci wodociągowej i kanalizacji sanitarnej grawitacyjnej na terenie działek oznaczonych numerem ewidencyjnym **164/4, 164/5, 198/3, 210/5** położonych w obrębie **0003- Chrzanówek** gmina Opinogóra Górna

Inwestor:

GMINA OPINOGÓRA GÓRNA

06-406 Opinogóra Górna

ul. Krasińskiego 4

Lokalizacja:

Chrzanówek ul. Bukowa

Obiekt:

Siec wodociągowa i kanalizacji sanitarnej

Ustalenie kategorii geotechnicznej budynku:

Budowa geologiczna została rozpoznana do głębokości maksymalnej 2,0m p.p.t. W obszarze działań woda gruntowa występuje w postaci swobodnego zwierciadła Szczegółowy przekrój

warstw geologicznych w. załączonej do opracowania opinii geotechnicznej. W oparciu o wykonane badania, projektowane przedsięwzięcie zaliczono do **II kategorii geotechnicznej w prostych warunkach gruntowo-wodnych**.

7. Parametry techniczne obiektu budowlanego charakteryzujące wpływ obiektu budowlanego na środowisko i jego wykorzystywanie oraz na zdrowie ludzi i obiekty sąsiednie pod względem:

a) zapotrzebowania i jakości wody oraz ilości, jakości i sposobu odprowadzania ścieków oraz wód opadowych,

Nie dotyczy

b) emisji zanieczyszczeń gazowych, w tym zapachów, pyłowych i płynnych, z podaniem ich rodzaju, ilości i zasięgu rozprzestrzeniania się,

Planowane przedsięwzięcie nie stanowi źródła zanieczyszczeń wydalanych do atmosfery, nie powoduje wzrostu uciążliwości ani ograniczeń na terenach otaczających i nie posiada negatywnego wpływu na środowisko, a w szczególności na powietrze atmosferyczne, glebę, wody podziemne i powierzchniowe oraz zieleń. Właściwy dobór sprzętu budowlanego niezbędnego do wykonania wykopu dla ułożenia w nim **odcinka sieci wodociągowej i kanalizacji sanitarnej** tj. jak najnowszego sprawnego technicznie, spełniającego normy w zakresie emisji hałasu i zanieczyszczeń gazowych, dla wykonania wykopu niezbędnego dla ułożenia w nim **odcinka sieci wodociągowej i kanalizacji sanitarnej**.

c) rodzaju i ilości wytwarzanych odpadów,

Etap Realizacji:

Na etapie realizacji zamierzenia inwestycyjnego powstawać będą ścieki bytowo-gospodarcze. W obecnej fazie projektowania nie jest możliwe wykonanie prognozy ilości tych zanieczyszczeń. Źródła tych ścieków wystąpią okresowo, w największym nasileniu w miejscach zapleczy budowy. Dla minimalizacji zagrożenia zanieczyszczeniem wód powierzchniowych i gruntowych należy zainstalować na zapleczach i placach budowy przenośne sanitariaty. Ścieki socjalne gromadzone w zbiornikach kabin sanitarnych należy okresowo po napełnieniu opróżniać przez specjalistyczną firmę. Ważne jest również dbanie o zabezpieczanie składowisk materiałów sypkich oraz nadzór nad stanem technicznym sprzętu. Wody opadowe spływające z terenu zapleczy mogą zawierać pył, cement itp. W trakcie prac budowlanych należy zwrócić szczególną uwagę na właściwą eksploatację sprzętu budowlanego, niepodejmowanie prac remontowych takich jak wymiana oleju itp. Powinny być zorganizowane stałe punkty tankowania sprzętu budowlanego o takich zabezpieczeniach i organizacji, które zapewnią nie przedostawanie się produktów ropopochodnych do gruntu i wód. W czasie budowy źródłem powstawania odpadów będzie przede wszystkim budowa i likwidacja zapleczy budowlanych w różnych grupach odpadów, w tym odpady komunalne z grupy 20 03 (niesegregowane odpady komunalne – 20 03 01, 20 03 03, 20 03 07). W trakcie wykonywania robót budowlanych ponadto powstawać będą odpady z eksploatacji baz zaplecza i środków transportu. Za odpady te odpowiada Wykonawca robót budowlanych. Zgodnie z ustawą z dnia 27 kwietnia o odpadach (Dz. U. Nr 62, poz.628) przed rozpoczęciem prac budowlanych Wykonawca robót winien posiadać uregulowany sposób postępowania z odpadami. Wykonawca robót budowlanych winien odpowiednio zorganizować plac budowy oraz zaplecze budowy w sposób minimalizujący zanieczyszczenie środowiska. Powstające w trakcie prac budowlanych odpady komunalne winny być magazynowane w wyznaczonym przez Wykonawcę miejscu i przekazywane odbiorcom posiadającym zezwolenie na ich odbiór – zgodnie z obowiązującym na terenie gminy systemem gospodarowania odpadów. Po zakończeniu prac budowlanych Wykonawca winien uporządkować teren baz zaplecza i przekazać Inwestorowi teren zaplecza bez odpadów, które przekaze wcześniej odbiorcom posiadającym zezwolenia na odbiór odpadów.

Na terenie zapleczy budowy wytwarzane będą odpady opakowaniowe dostarczonych materiałów podlegające segregacji i zwrotowi do dostawcy (np. opakowania zwrotne) lub do odbiorców skupujących surowce wtórne (drewno – kod 15 01 03, tworzywa sztuczne – kod 15 01 02, papier i tektura – kod 15 01 01). Powstaną również inne odpady związane z realizacją obiektu takie jak: zużyte narzędzia - kod 17 04 07, ubrania – kod 20 01 10, żelazo i stal – kod 17 04 05 oraz niesegregowane odpady komunalne – kod 20 03 01. Na etapie organizacji budowy należy zaplanować stosowanie przez wykonawców głównie opakowań zwrotnych oraz zorganizować właściwą segregację i gromadzenie odpadów.

Niezbędne będzie również prowadzenie ewidencji powstających odpadów. Ponieważ zaplecza budowy organizuje Wykonawca, na obecnym etapie niemożliwe jest dokładne podanie miejsc magazynowania odpadów oraz podanie ilości powstających odpadów.

Etap eksploatacji:

Przedmiotowa sieć wodociągowa i kanalizacji sanitarnej etapie eksploatacji nie będzie generować odpadów.

- d) **właściwości akustycznych oraz emisji drgań, a także promieniowania, w szczególności jonizującego, pola elektromagnetycznego i innych zakłóceń, z podaniem odpowiednich parametrów tych czynników i zasięgu ich rozprzestrzeniania się,**

Etap realizacji:

Na etapie realizacji inwestycji uciążliwość stanowić będzie głównie praca sprzętu mechanicznego. Może dojść do krótkotrwałego wzrostu hałasu i emisji spalin uciążliwych dla mieszkańców, jednak nie spowoduje to przekroczenia dopuszczalnego poziomu hałasu, zgodnie z obowiązującymi przepisami. Ponadto prawidłowa organizacja robót ograniczy negatywne skutki na etapie realizacji zadania. Wszystkie niekorzystne oddziaływania na etapie realizacji zadania będą tymczasowe, a ujemny wpływ na środowisko ustanie po zakończeniu robót sieciowych.

Etap eksploatacji:

Przedmiotowa sieć wodociągowa i kanalizacji sanitarnej na etapie eksploatacji nie będzie emitować właściwości akustycznych oraz emisji drgań a także promieniowania jonizującego.

- e) **wpływu obiektu budowlanego na istniejący drzewostan, powierzchnię ziemi, w tym glebę, wody powierzchniowe i podziemne**

Budowę odcinka sieci wodociągowej i kanalizacji sanitarnej zaprojektowano w całości z materiałów sprawdzonych w użytkowaniu pod względem ekologicznym. **Budowa odcinka sieci wodociągowej i kanalizacji sanitarnej** nie wprowadza szczególnych zakłóceń w ekologicznej charakterystyce powierzchni ziemi, gleby, wód powierzchniowych i podziemnych. Nie naruszanie istniejących pojedynczych drzew i zespołów zieleni wysokiej o dobrym stanie zdrowotnym. W przypadku wystąpienia ewentualnej „kolizji” z systemem korzeniowym drzew, zastosowanie metody przewiertu. W przypadku prowadzenia prac budowlanych w pobliżu drzew za pomocą urządzeń mechanicznych – stosowanie opasek metalowych dla ochrony pni drzew.

8. Opis zastosowanych rozwiązań technicznych:

Opracowanie obejmuje projekt odcinka sieci wodociągowej i kanalizacji sanitarnej na terenie działek oznaczonych numerem ewidencyjnym **164/4, 164/5, 198/3, 210/5** położonych w obrębie **0003- Chrzanówek** gmina Opinogóra Górna

8.1. Sieć wodociągowa:

8.1.1. Rury.

Sieć wodociągową zaprojektowano z rur PE100RC SDR17 o średnicy 110 mm. Przy lokalizacji sieci uwzględniono istniejące podziemne i nadziemne uzbrojenie terenu, lokalizację istniejących budynków oraz zadrzewienie. Głębokość ułożenia sieci wodociągowej przyjęto 1,7 -2,0 m od osi rur do wierzchu terenu. Projektowana budowa odcinka sieci wodociągowej zostanie wykonana metodą wykopu otwartego. Głębokość ułożenia rury wodociągowej w pasie drogowym drogi wewnętrznej - minimum 1,7 m. Włączenie projektowanego odcinka sieci wodociągowej do istniejącej sieci wodociągowej w miejscu oznaczonym w Projekcie Zagospodarowania Terenu jako punkt WW-01. Sieć wodociągowa w miejscu włączenia do przebudowy na średnicę 110mm na odcinku 3,0m.

Rury PE100RC

Dwuścienna rura ciśnieniowa z polietylenu PE100RC z zewnętrzną, gładką warstwą ochronną PE100RC odporną na powolny wzrost pęknięć i obciążenia punktowe.

Rury przeznaczone są do budowy sieci ciśnieniowych wodociągowych oraz kanalizacyjnych w gruncie rodzimym w technologii bezwykopowej oraz metodą wykopu otwartego, bez stosowania podsypki i obsypki.

Średnice zewnętrzne rur są zgodne z normą PN-EN 12201-2 oraz PN-EN 13244 umożliwiające bezpośrednie zgrzewanie doczołowe, za pomocą kształtek elektrooporowych oraz segmentowych, bez zdejmowania warstwy ochronnej.

Kształtki bose

- kształtki powinny być produkowane z rodzimego surowca wysokiej jakości wymienionego na liście stowarzyszenia PE100+,
- kształtki powinny spełniać wymagania normy PN-EN 12201-3, PN-EN 13244-3 / ISO 4427.
- kształtki powinny posiadać aprobatę techniczną IBDiM dopuszczającą do stosowania w drogownictwie,
- każda kształtka powinna mieć trwałe znakowanie na korpusie identyfikujące numer partii produkcyjnej, materiał i średnicę,
- kształtki powinny być pakowane w sposób zabezpieczający przed utlenianiem ich powierzchni tak by przed montażem konieczne było tylko ich czyszczenie bez zdzierania warstwy utlenionej; kształtki powinny być pakowane w przezroczyste worki foliowe dla ułatwienia identyfikacji wyrobu w opakowaniu.

Na odcinkach wykonywanych wykopem otwartym rury układać na zagęszczonej (wskaźnik zagęszczenia 0,95) i wyprofilowanej podsypce z piasku o wysokości 10 cm. **Włączenie do istniejącej sieci wodociągowej na działce oznaczonej numerem ewidencyjnym 198/3 obręb 0003-Chrzanówek gmina Opinogóra Górna**

Przy wykonywaniu robót montażowych należy ograniczyć do minimum zajęcia pasa drogowego. Po wykonaniu robót odbudować nawierzchnię dróg. Podbudowę o wysokości 20 cm wykonać z kamienia łamanego. **Na całym odcinku sieci wodociągowej w pasie drogowym drogi wewnętrznej wykonywanej metodą wykopy otwartego dokonać całkowitej wymiany gruntu.**

Warunki składowania, układania i montażu rurociągu

Składowanie materiałów

Magazynowane rury i kształtki na placu budowy należy zabezpieczyć przed szkodliwym oddziaływaniem promieni słonecznych. Dłuższe składowanie powinno odbywać się w pomieszczeniach zamkniętych lub zadaszonych. Rury pakietowane należy magazynować w 2 lub 3 warstwach o max. wysokości do 2m pod warunkiem, że listwy drewniane pakietu górnego będą spoczywały na listwach pakietu dolnego. Rury nie pakietowane powinny być składowane na równym podłożu na podkładach i przekładach drewnianych. Nie wolno składować rur cięższych na rurach lżejszych. Szerokość stosu ograniczać wspornikami pionowymi z drewna.

Układanie rurociągu

Przy wykopach wąsko przestrzennych bez obudowy ścian szczególnie dla rur PE montaż odcinków przeprowadza się na powierzchni terenu z opuszczeniem do wykopu. Przewód montowany jest na podkładach drewnianych, bądź na pomoście ustawionym nad wykopem. Maksymalna długość rurociągu nie powinna przekraczać 100m.

Montaż rurociągów PE

Rury powinny być sprawdzone przed montażem pod względem zgodności z projektem oraz ich stanem technicznym. Proces zgrzewania przeprowadzać w temperaturach dodatnich i niskiej wilgotności powietrza. W przypadku konieczności łączenia przewodów w temp od 0 do -3 °C prace należy prowadzić w specjalnych namiotach izolujących, a końce przewodów należy zabezpieczyć przed nawiewaniem zimnego powietrza do środka przewodu. W przypadku rur zakwalifikowanych do tej samej grupy wskaźnika szybkości płynięcia należy łączyć wyłącznie rury o tej samej średnicy i grubości ścianek. Przed rozpoczęciem zgrzewania należy zapoznać się z instrukcją zgrzewarki i według niej wykonać połączenie. Po wykonaniu zgrzewania sprawdzić równomierność i zmierzyć wypływkę na całym obwodzie. Nie narzuca się metody połączeń, jednak zgrzewarki muszą być wyposażone w rejestratory procesu zgrzewania, a na żądanie inspektora nadzoru należy przedstawić raport wykonanych połączeń.

8.1.2. Uzbrojenie

Uzbrojenie sieci wodociągowej stanowią zasuwy żeliwne klinowe kołnierzowe o średnicy 80 mm wraz z obudowami i skrzynkami ulicznymi oraz hydranty pożarowe nadziemne Ø 80 mm z kształtkami cokołowymi. Pod zasuwami i węzłami podłoże należy wzmocnić warstwą betonu B25 o grubości 15 cm. Między warstwą betonu, a uzbrojeniem ułożyć dwie warstwy folii budowlanej o grubości 0,2 mm. Uzbrojenie sieci oznaczyć tabliczkami informacyjnymi.

Hydrant nadziemny do wody

- Hydrant nadziemny DN80 z żeliwa sferoidalnego z podwójnym zamknięciem;
- Połączenia kołnierzowe i owiercenie PN-EN 1092-2:1999 (DIN 2501), maksymalne ciśnienie

PN16;

- Korpus dolny, komora dolna, uchwyt kłowy, kolumna z żeliwa sferoidalnego EN-GJS-400 wg EN1563, zabezpieczone antykorozyjnie (wewnątrz i zewnątrz) poprzez pokrywanie żywicą epoksydową w technologii fluidyzacyjnej, zapewniające minimalną grubość warstwy 250 μm , przyczepność min 12 N/mm² odporność na przebicie metodą iskrową 3000V, odporność na uderzenie pracą 5 Nm – poświadczone badaniami potwierdzonymi przez niezależną jednostkę;
- Głębokość zabudowy RD = 1,7 m;
- Tłok uszczelniający z żeliwa sferoidalnego EN-GJS-400-15 z zawulkanizowaną powłoką elastomerową, dopuszczoną do kontaktu z wodą pitną;
- Dodatkowe zamknięcie w postaci kuli wykonanej z tworzywa sztucznego o budowie komórkowej;
- Samoczynne całkowite odwodnienie z chwilą odcięcia wody, realizowane przy pomocy specjalnego wycięcia w grzybi;
- Możliwość podłączenia rury PE do odwodnienia hydrantu;
- Wrzeciono i trzpień wykonane ze stali nierdzewnej z walcowanym gwintem;
- Uszczelnienie wrzeciona o-ringowe, deflektor zanieczyszczeń;
- Możliwość wymiany elementów wewnętrznych hydrantu bez wykopywania;
- Oznakowanie hydrantu zgodne z PN-EN 14339;

Zasuw do wody

Zaprojektowano zasuwy o średnicy wg części graficznej opracowania

- Wrzeciona zastosowanej armatury wykonane ze stali nierdzewnej, a ich gwinty walcowane na zimno,
- Korpus i pokrywa zasuwy wykonane z żeliwa sferoidalnego min. GGG 40 zabezpieczonego antykorozyjnie (zewnętrznie i wewnętrznie) proszkową farbą epoksydową, o grubości warstwy min. 250 μm . Przystosowane do ciśnienia 1,0/1,6 MPa. Zabezpieczenie antykorozyjne ma spełniać wymagania stowarzyszenia GSK,
- Minimum potrójne uszczelnienie wrzecion w postaci uszczelki zwrotnej, pierścieni dławicowych i układu uszczelki typu O-ring z NBR lub EPDM - dla wody pitnej,
- Klin zasuwy z żeliwa nawulkanizowany NBR lub EPDM (dopuszczonym do kontaktu z wodą),
- Bezgniazdowy przełot,
- Śruby pokrywy zasuwy wykonane ze stali nierdzewnej lub ze stali zabezpieczonej antykorozyjnie, wpuszczone w korpus i zabezpieczone masą na gorąco,
- Uszczelnienie pokrywy uszczelką elastomerową z NBR lub EPDM,
- Wymagana jest stopka stabilizacyjna zasuwy w pozycji poziomej,
- Kołnierze zwymiarowane zgodnie z EN-1092-2/DIN-28605/ owiercane zgodnie DIN 2501,
- Śruby, nakrętki i podkładki łączące zasuwy z rurociągiem powinny być wykonane ze stali nierdzewnej,
- Uszczelki łączące zasuwy z rurociągiem wykonane z NBR lub EPDM z wkładką płócienną lub stalową,
- Klasa żeliwa, oznaczenie producenta, średnica oraz ciśnienie w sposób trwały umieszczone na wyrobie.
- Pakiet zasuw w ramach jednego producenta.

Zasuwy należy wyposażyć w obudowy teleskopowe do zasuw podziemnych wyprowadzone 15÷20cm pod poziom terenu oraz skrzynkę uliczną z żeliwa szarego o wysokości 270mm i średnicy wewnętrznej 185mm. Miejsce usytuowania zasuw zabezpieczyć i oznakować wg części graficznej opracowania.

Kształtki żeliwne:

- Wykonane z żeliwa sferoidalnego EN-GJS 500-7
- Ochrona antykorozyjna powłoką na bazie żywicy epoksydowej, wg normy PN-EN 14901
- Wykonanie wg PN-EN 545
- Atest higieniczny PZH do wody pitnej

- Połączenia kołnierzowe i przyłącz wg. PN-EN 1092-2 (DIN 2501), ciśnienie PN10, PN16
- Ciśnienie robocze PN10/PN1

8.1.3. Próba szczelności

Po wykonaniu robót budowlano-montażowych należy wykonać próbę ciśnieniową na ciśnienie 0,9 MPa zgodnie z projektem normy europejskiej EN 805: 1996. Fazę wstępną przeprowadzić na ciśnienie 0,1 MPa w czasie 60 min. Następnie w krótkim czasie podnieść ciśnienie do wysokości 0,9 MPa i utrzymywać przez okres 30 min. Następnie odpowietrzyć rurociąg i przeprowadzić zasadniczą próbę ciśnieniową w czasie nie krótszym od 30 min. Przed przekazaniem sieci do eksploatacji należy przeprowadzić jej dezynfekcję i uzyskać pozytywne wyniki badań bakteriologicznych wody. Przed zasypaniem sieć zinwentaryzować.

Odbiór końcowy sieci przeprowadzić z udziałem przedstawiciela ZWiK Ciechanów.

8.1.4. Dezynfekcja sieci wodociągowej:

Ułożone nowe rurociągi należy przed włączeniem do obiegu czynnych sieci poddać dezynfekcji. Przygotowanie rurociągu do włączenia składa się z trzech etapów:

- 1) Płukanie wstępne z prędkością przepływu wody w rurociągu płukanym $V = 2,0 \text{ m/s}$. Wodę do płukania można pozyskać z istniejącej sieci wodociągowej. Wody popłuczne należy odprowadzić od istniejącej kanalizacji sanitarnej poprzez prowizoryczne rurociągi stalowe $\varnothing 150 \text{ mm}$ dla rurociągu $< \varnothing 225 \text{ mm}$ i $\varnothing 100$ dla rurociągu $> \varnothing 160 \text{ mm}$.
- 2) Dezynfekcji właściwej wodą chlorowaną -do chlorowni należy użyć podchlorynu sodu- zalecane stężenie: 0,05kg podchlorynu sodu na 1 m^3 wody. Po 24–ro godzinnym kontakcie, pozostałości chloru w wodzie powinna wynosić ok. $10 \text{ mg Cl}_2/\text{dm}^3$. Wodę chlorowaną po dezynfekcji należy odprowadzić do kanalizacji sanitarnej po uprzedniej dechloracji tiosiarczanem sodu. Dechlorację należy przeprowadzić w zbiorniku prowizorycznym o pojemności ok. $4,0 \text{ m}^3$. Na 1 kg użytego podchlorynu sodu konieczne będzie użycie 3,5 kg uwodnionego tiosiarczanu sodu. Na okres wprowadzenia wody zdechlorowanej do kanalizacji należy przerwać roboty eksploatacyjne.
- 3) Płukania wtórnego dla wypłukania resztek wody chlorowanej z rurociągu. Odbiornikiem tych wód będzie kanalizacja sanitarne. Termin płukania i dezynfekcji należy uzgodnić z Działem sieci ZWiK Ciechanów.

Warunkiem włączenia każdego odcinka sieci do obiegu będzie uzyskanie:

- pozytywnej próby bakteriologicznej i fizyko-chemicznej wykonanej przez Powiatową lub Wojewódzką Stację Sanitarно-Epidemiologiczną. Wodę do badań jw. winien pobrać upoważniony pracownik SANEPID-u.

- decyzji – zgody właściwego państwowego powiatowego inspektora sanitarnego (wydanej na podstawie atestu higienicznego Państwowego Zakładu Higieny) na wpięcie oraz na każdy zastosowany materiał, wyrób i preparat, w tym dezynfekcyjny, użyty w instalacjach i urządzeniach służących do uzdatniania i przesyłania wody – zgodnie z Rozporządzeniem Ministra Zdrowia z dnia 19 listopada 2002 r. w sprawie wymagań dotyczących jakości wody przeznaczonej do spożycia przez ludzi (Dz.U. z dnia 5 grudnia 2002 r.)

Obliczenia:

Pojemność projektowanego odcinka sieci wodociągowej:

$$V = 225,50 \text{ m} \times (3,14 \times 0,0396^2) = 1,11 \text{ m}^3$$

Ilość podchlorynu sodu niezbędna do przeprowadzenia dezynfekcji sieci wodociągowej:

$$1,11 \text{ m}^3 \times 0,05 \text{ kg/m}^3 = 0,055 \text{ kg podchlorynu sodu}$$

Ilość tiosiarczanu sodu do dechloracji wody z dezynfekcji sieci wodociągowej:

$$0,055 \text{ kg} \times 3,5 \text{ kg} = 0,192 \text{ kg}$$

8.1.5. Bloki oporowe. Na załamaniach od 30° i końcówkach projektowanych odcinków sieci należy ułożyć bloki oporowe wykonane z betonu B25 z dodatkiem środków wodoszczelnych.

8.2. Kanalizacja sanitarne

8.2.1. Rozwiązania technologiczne:

Rury układać na podsypce żwirowo – piaskowej o wysokości 15 cm. Kolektory sieci kanalizacji sanitarnej grawitacyjnej wykonać z rur litych PVC-U z wydłużonym kielichem szeregu ciężkiego o wytrzymałości SDR 34(SN8) o średnicy 200 mm. Rury PVC-U łączone przy pomocy uszczelki systemo-

wych gumowych. W połączeniach rurociągów z PVC-U stosować wyłącznie kształtki o wytrzymałości nie mniejszej od SN 8. Przy układaniu rur szczególną uwagę zwrócić na usunięcie kamieni z podsypki. Rury kanalizacyjne wykonane wykopem otwartym układać na wyprofilowanej i zagęszczonej podsypce. Po ułożeniu rur wykonać obsypkę z pospółki żwirowo-piaskowej lub gruntu rodzimego bez kamieni i gruzu do wysokości 30 cm ponad wierzch rury. Obsypkę zagęszczać warstwami o wysokości nie większej od 30 cm. Do wysokości 30 cm ponad wierzch rury obsypkę zagęszczać podbijakami drewnianymi zwracając szczególną uwagę na właściwe podbicie gruntu w tzw. pachach rur. Powyżej 30 cm ponad wierzch rury obsypkę zagęszczać ubijając wibratorami płytowymi o wadze do 100 kg po obu stronach przewodu warstwami 30 cm, a powyżej 100 cm warstwami o wysokości 30 cm ubijając wibratorami płytowymi o wadze do 200 kg na całej szerokości wykopu. Grunt zagęszczać do uzyskania stopnia zagęszczenia 0,97 potwierdzając stosownymi badaniami w odległościach nie większych od 100 m. Sieć wykonywać odcinkami nie dłuższymi niż 70 m od studzienki do studzienki. Po wykonaniu każdego odcinka sieć zainwentaryzować.

Studzienki żelbetowe połączeniowe wg. KB 4-4.12.1.6. z kręgów żelbetowych z betonu B40 o średnicy 1000mm i wysokości 250, 500 lub 1000 mm łączonych na uszczelki gumowe. Na studzienkach montować włazy żeliwne typu ciężkiego wg. PN-/H-74051-2 klasy D400 o wysokości korpusu 115 i 150 mm. W studzienkach z kręgów żelbetowych zamontować stopnie żeliwne wg. PN-64/H-74086. **Nie zezwala się na stosowanie włazów zatraskowych.** Studnie żelbetowe zaizolować przeciwwilgociowo od zewnątrz poprzez dwukrotne malowanie masą bitumiczną typu „ABIZOL”

Studzienki z PP o średnicy 425 mm składające się z podstawy (kinety), rury karbowanej i rury teleskopowej z wtopionym włazem żeliwnym klasy D400. Elementy studzienek łączyć na uszczelki systemowe. Montaż studzienek z PP wykonać według załączonego rysunku

Kolizje. W miejscach skrzyżowań z przyłączem wodociągowym, gazowym, energetycznym należy szczególną uwagę zwrócić na właściwe ich zabezpieczenie przed uszkodzeniem. Rurociągi i kable w trakcie wykonywania robót podwiesić do konstrukcji zabezpieczającej. W miejscach kolizji roboty ziemne wykonywać ręcznie. W przypadkach zbliżeń równoległych i prostopadłych z innym uzbrojeniem przekraczających dopuszczalne wielkości stosować rury ochronne lub inne zabezpieczenia przewidziane właściwymi przepisami. Wszelkie roboty w rejonie kolizji, w których zbliżenia przekraczają dopuszczalne wielkości wykonywać pod nadzorem służb technicznych jednostek eksploatujących przedmiotowe uzbrojenie. Nie dopuszcza się pracy sprzętu mechanicznego w sąsiedztwie słupów energetycznych i innych budowli związanych z uzbrojeniem podziemnym i naziemnym kolidującym z siecią kanalizacji sanitarnej. W przypadku ewentualnego wystąpienia nieprzewidzianych kolizji, ich rozwiązanie przeprowadzić w porozumieniu z przedstawicielem służb technicznych przedmiotowego uzbrojenia, projektanta i nadzoru inwestorskiego.

8.3.1. Roboty ziemne

Wykopy:

Wykopy wykonywane mechanicznie o ścianach pionowych i szerokości dna 1,0 m. Przed rozpoczęciem wykopów należy zdjąć warstwę kruszywa i złożyć obok. Umocnienie ścian pionowych wykopów tradycyjne lub systemowe. Po ułożeniu rur wykonać obsypkę pospółką żwirowo-piaskową do wysokości 0,3 m ponad wierzch rury z wyłączeniem złączy. Obsypkę zagęszczać warstwami o wysokości nie większej od 10 cm. Obsypkę do wysokości 0,3 m ponad wierzch rur zagęszczać podbijakami drewnianymi zwracając szczególną uwagę na właściwe podbicie gruntu w tzw. pachach rur. Po wykonaniu obsypki rurociąg poddać próbie ciśnieniowej. Powyżej obsypki wykop zasypać gruntem rodzimym bez kamieni i gruzu zagęszczając warstwami o wysokości 0,2 m ubijakami spalinowymi. Zasypkę wykopu zagęścić do uzyskania wskaźnika zagęszczenia 0,97. Ostatnią warstwę zasyпки bezpośrednio pod nawierzchnią dróg na wysokości 1,2 m zagęścić do uzyskania wskaźnika zagęszczenia 1,00. Roboty ziemne w pobliżu uzbrojenia podziemnego (gazociąg, kable energetyczne i telekomunikacyjne) należy wykonać ręcznie, a w rejonie kolizji z innym uzbrojeniem pod nadzorem służb technicznych jednostek eksploatujących przedmiotowe uzbrojenie. Praca sprzętu mechanicznego (koparki, spycharki itp.) w rejonie kolizji z siecią gazową i linią energetyczną oraz siecią telekomunikacyjną jest zabroniona. W czasie wykonywania robót ziemnych i montażowych należy chronić znaki geodezyjne, oraz zachować minimalne odległości od słupów, drzew i ogrodzeń, które nie spowodują ich uszkodzenia.

Zasady BHP

Przed rozpoczęciem prac ziemnych należy wyznaczyć w terenie na podstawie dokumentacji geodezyjnej przebieg urządzeń podziemnych w strefie robot. Szczególnie ważne jest ustalenie

przebiegu kabli energetycznych. Prace w sąsiedztwie kabli wysokiego napięcia należy uzgodnić z odpowiednim dystrybutorem energii. Roboty w strefie kabli energetycznych należy wykonywać z zachowaniem szczególnej ostrożności. Odkryte w wykopie przewody należy zabezpieczyć przez podwieszenie, kable elektryczne dodatkowo owinąć kocem gaśniczym z zastosowaniem dywanika i rękawic dielektrycznych. Roboty ziemne może wykonywać tylko pracownik, który został przeszkolony w zakresie bhp oraz posiada aktualne badania lekarskie. Przy pracach ziemnych prowadzonych w wykopach nie wolno zatrudniać kobiet ani pracowników młodocianych, posługiwać się narzędziami uszkodzonymi lub w złym stanie technicznym, spożywać posiłków ani napojów alkoholowych. Podczas robót w bezpośrednim ich sąsiedztwie należy zachować szczególną ostrożność. Przypadkowe odkrycie instalacji lub niezidentyfikowanych przedmiotów powinno być sygnałem do przerwania robót i ustalenia z nadzorem technicznym dalszego postępowania. Jeżeli nieznane jest położenie przewodów, na głębokości mniejszej niż 40cm należy kopać tylko łopatami. Podczas pracy sprzętu zmechanizowanego przy wykonywaniu robót ziemnych należy zwracać uwagę czy nie tworzą się nawisy, czy skarpa nie jest podkopywana, czy podwozie pracującej maszyny nie jest ustawione zbyt blisko wykopu (minimalna odległość to 60cm od granicy klina naturalnego odłamu gruntu). Przy każdym wznowieniu robót po przerwie lub po intensywnych opadach atmosferycznych przed zejściem do wykopu należy sprawdzić stan obudowy lub skarp. We wszystkich sytuacjach budzących wątpliwości należy kontaktować się z osobami sprawującymi nadzór techniczny nad prowadzonymi robotami, zwłaszcza w przypadku natrafienia na przedmioty o nieznanym przeznaczeniu i pochodzeniu lub trudne do zidentyfikowania. Wykopy w miejscach ogólnie dostępnych należy zabezpieczyć balustradami z poręczą na wysokości 1,1m i 15cm deską krawężnikową, zaopatrzoną w światło ostrzegawcze, ustawionymi minimum 1m od krawędzi wykopu.

Wykonanie i zabezpieczenie wykopu

Roboty ziemne (w zależności od warunków gruntowo—wodnych), głębokości przewodu i technologii układania prowadzić w wykopach otwartych szerokoprzestrzennych z odpowiednim do kategorii gruntu nachyleniem skarp lub wąsko przestrzennych z zabezpieczeniem zgodnie z BN—

83/8836—02. Wykonując prace ziemne należy zwracać szczególną uwagę by nie dopuścić do uplastycznienia gruntów spoistych. W tym celu dla odmiennych warunków gruntowo—wodnych, w miejscach potencjalnego występowania wód gruntowych w obrębie wykopów należy wykonać system odwodnienia na czas robót montażowych np. metodą powierzchniowego odwadniania za pomocą pompowania. Ilość godzin pompowania winna być potwierdzana na bieżąco przez nadzór inwestorski. W przypadku lokalnie mogących wystąpić gruntów organicznych — torfów i namulów należy wykonać ich wymianę oraz wzmocnienia podłoża.

Jeżeli wykop osiągnie głębokość większą niż 1m od poziomu terenu należy wykonać bezpieczne zejście (wyjście) dla pracowników przez wykonanie schodów o szerokości 0,7m w ścianie wykopu o nachyleniu max 45° lub stosować drabinki o nachyleniu max 42°. W wykopie należy wykonać dwa wyjścia z dwóch stron w przeciwnych kierunkach, jeżeli długość wykopu przekracza 20m. Odległość między zejściami (wyjściami) do wykopu nie powinna przekraczać 20m.

Zabronione jest składowanie urobku i rur:

- w odległości mniejszej niż 1,0m dla urobku i 2,5m dla rur od krawędzi wykopu, jeżeli ściany jego są obudowane,
- w granicach klina odłamu gruntu, jeżeli ściany wykopu nie są umocnione.

Systemy dekowań "PODLASIE 1" pozwalają wykonywać roboty przy zastosowaniu kroczonego systemu pracy. Systemu ten jest dostosowany konstrukcyjnie do bezpośredniego dociskania płyt deskowania tyłką koparki od góry. Zestaw "PODLASIE 1" jest systemem ciężkim, który pozwala zabezpieczać wykopy do głębokości 500 cm (przenosi parcie gruntu do 50 kN/m²). W skład zestawu wchodzi płyty podstawowe, płyty uzupełniające, słupy i rozpory. System "PODLASIE 3" jest uzupełnieniem systemu "PODLASIE 1", ale również może być stosowany samodzielnie. Przeznaczony do zabezpieczania wykopu ziemnego w miejscach rozgałęzień lub krzyżowania się instalacji podziemnych w ciągu liniowym zabezpieczanym przez system "PODLASIE 1". Wykorzystuje słupy i rozpory regulowane systemu "PODLASIE 1" i pozwala zabezpieczyć wykop do głębokości 500 cm, przy maksymalnym parciu gruntu do 35 kN/m².

8.3.2. Kruszywo na podsypkę i obsypkę oraz zasypkę kanałów i rurociągów wykonywanych metodą otwartą.

Na podsypkę, obsypkę i zasypkę użyć piasku, pospółki lub żwiru. Zastosowany materiał powinien odpowiadać wymaganiom stosowanych norm — PN-86/B-02480, PN-81B-03020, PN-

88/B-04481, PN-68/B-06050. Materiał na podsypkę, obsypkę i zasypkę piaskową powinien zawierać nie mniej niż 90% frakcji przechodzącej przez sito 5mm i nie więcej niż 10% frakcji przechodzącej przez sito 0,2mm oraz o stopniu zagęszczenia ok. 0,2.

8.3.3. Podłoże (wykop otwarty)

Przewody projektowanej sieci posadzić na podsypce z piasku o wysokości 0,10m zagęszczonej do wskaźnika $W = 1,0$. O ile grunt spełnia wymagania podsypki rurociąg posadzić bezpośrednio na gruncie rodzimym wyprofilowanym zgodnie z projektowanym spadkiem. Podłoże zarówno naturalne jak i wymienione, powinno być tak wyprofilowane, aby rura spoczywała na nim jedną czwartą swojej powierzchni i z zaprojektowanym spadkiem. Materiał podłoża starannie ułożyć na dnie wykopu unikając segregacji i za pomocą sprzętu mechanicznego dokładnie ubić warstwami o grubości nie przekraczającej po ubiciu 0,10m, w celu uzyskania jednorodnej podsypki o odpowiednim nachyleniu. Jeśli mają być użyte wibratory płytowe, wówczas powinna być wykonana co najmniej jedna warstwa żwiru i dwie warstwy piasku. Ręczne ubijanie i podbijanie jest dozwolone tylko wtedy, gdy nie ma wystarczającego miejsca do użycia sprzętu mechanicznego. Minimalna grubość ubitego materiału ziarnistego na równym dnie wykopu lub nad największymi nierównościami dna powinna wynosić 0,10m. Rury należy następnie równo ułożyć na podsypce, zwracając szczególną uwagę na podparcie rur na całej długości tzw. podbicie pachwin rurociągu. W miejscach złączy należy wykonywać dolki montażowe dla umożliwienia wpełnienia bosego końca rury lub kształtki w kielich rury. Kształt i wielkość dolki montażowej musi zapewniać warunki czystości i nie dostawania się piasku do wnętrza kielicha. Kielich rury układanej powinien być zabezpieczony odpowiednim dekletem.

8.3.4. Obsypka (wykop otwarty).

Ułożony odcinek rurociągu po uprzednim sprawdzeniu prawidłowości jej spadku, wymaga ustabilizowania przez wykonanie obsypki ochronnej z piasku, przynajmniej na wysokość 0,2m ponad wierzch rury (w końcowej fazie robót obsypkę uzupełnić do 0,5m). Obsypkę należy wykonywać z zachowaniem dostępu do dolki montażowej. Dolki montażowe ulegają zasypaniu piaskiem po próbie szczelności złącz danego odcinka. Po obydwu stronach rurociągu należy ułożyć materiał ziarnisty tego samego typu w jednorodnych warstwach o grubości nie przekraczającej 0,15m, ubitych zgodnie z wymaganiami polskich norm, zwracając uwagę na to, aby pod rury nie pozostawić żadnych pustych miejsc i aby rury nie przemieściły się pod wpływem różnicy ciśnienia z boku. Podczas wykonywania obsypki Wykonawca powinien uważać, aby nie przesunąć ani nie uszkodzić rur, zrzucanie materiału obsypki bezpośrednio z poziomu terenu na rury jest niedozwolone. Zastosowany materiał powinien odpowiadać wymaganiom stosowanych norm – PN-86/B-02480, PN-81B-03020, PN-88/B-04481, PN-68/B-06050. Materiał na obsypkę piaskową powinien zawierać nie mniej niż 90% frakcji przechodzącej przez sito 5mm i nie więcej niż 10% frakcji przechodzącej przez sito 0-2mm oraz o stopniu zagęszczenia ok. 0,2.

8.3.5. Zasypka i zagęszczenie gruntu (wykop otwarty)

Użyty materiał i sposób zasypania przewodu nie powinien powodować uszkodzenia ułożonego przewodu i obiektów na przewodzie oraz izolacji wodoszczelnej. Najpierw trzeba podsypać rurę z boków, dobrze ubijając grunt warstwami 0,15m do wysokości 0,50m ponad lico rury. Zasypanie rurociągu przeprowadza się w trzech etapach:
Etap I - wykonanie warstwy ochronnej rury z wyłączeniem odcinków na złączach;
Etap II - po próbie szczelności złącz rur, wykonanie warstwy ochronnej w miejscach połączeń
Etap III - zasyp wykopu warstwami piaskiem lub pospółką, wzmocnienie od góry 0,3m warstw gruzobetonu stabilizowanego mechanicznie, z jednoczesnym zagęszczeniem i rozbiórka odeskowań i rozpór ścian wykopu.

Materiałem zasypu w obrębie strefy niebezpiecznej powinien być grunt niespoisty, bez grud i kamieni, mineralny, sypki, drobno lub średnioziarnisty. Aby uniknąć osiadania gruntu pod drogami zasypkę należy zagęścić do wskaźnika Proctora $W = 1,0$. Bardzo ważne jest, aby wartość zagęszczenia w strefie posadowienia rury (podsypka i zasypka na 50cm ponad wierzch rury) była co najmniej równa wartości zagęszczenia zasypki właściwej - nigdy nie mniejsza. W pasie drogowym odcinków sieciowych należy wykonać całkowitą wymianę gruntu, grunt powyżej obsypki rurociągów wymienić na pospółkę piaskowo-żwirową. Zastosowany materiał powinien odpowiadać wymaganiom stosowanych norm – PN-86/B-02480, PN-81B-03020, PN-88/B-04481, PN-68/B-06050.

8.3.6. Warunki odtworzenia pasa drogowego

Do odtworzenia ciągów komunikacyjnych należy użyć materiałów nowych. Materiały odzyskane z rozbiórki po uzgodnieniu z Inwestorem należy wywieźć na miejsce przez niego wskazane.

Przed przystąpieniem do profilowania podłoże winno być oczyszczone z wszelkich zanieczyszczeń. Po oczyszczeniu powierzchni należy sprawdzić, czy istniejące rzędne terenu umożliwiają uzyskanie po profilowaniu przywrócenie rzędnych podłoża. Nadmiar gruntu z profilowania odwieźć na odkład. Bezpośrednio po profilowaniu podłoża należy przystąpić do jego zagęszczenia. Zagęszczanie warstw należy rozpoczynać od krawędzi i stopniowo przesuwac pasami podłużnymi częściowo nakładającymi się, w kierunku jej osi. Zagęszczanie podłoża o jednostronnym spadku należy rozpoczynać od dolnej krawędzi i przesuwac pasami podłużnymi częściowo nakładającymi się, w kierunku jej górnej krawędzi.

Nawierzchnia pasa zieleni:

Odtworzyć do stanu pierwotnego poprzez wygrabienie, zagęszczenie, uzupełnienie humusem grubości 20cm i obsianie trawą.

Nawierzchnia pobocza:

Odtworzyć w miejscach i na szerokości wykopu otwartego i odlamu. Pobocze utwardzić tłuczniem kamiennym warstwą grubości 20cm

Nawierzchnia jezdni z kostki brukowej:

Nawierzchnię należy odtworzyć całą szerokością, na warstwie odcinającej z pospółki grubości 10cm i podbudowie z kruszywa łamanego stabilizowanego mechanicznie frakcji 0/31,5mm grubości 15cm, wg. PN-S 06102 grubości 20cm i podsypce cementowo-piaskowej w proporcji 1:4 grubości 3-5cm. Elementy połamane, zniszczone należy wymienić na nowe kształtem i kolorem odpowiadające istniejącym. Nawierzchnia odtworzonej drogi dla pieszych winna tworzyć spójną całość z pozostałą częścią istniejącej jezdni.

Nawierzchnia z jezdni asfaltowej:

Odtworzyć na warstwie wzmacniającej z kruszywa stabilizowanego cementem $R_m=1,5\text{MPa}$ grubości 15cm, podbudowie z kruszywa łamanego stabilizowanego mechanicznie frakcji 0/31,5mm grubości 20cm wg. PN-S 06102 oraz ułożyć warstwę wiążącą AC 16W 50/70 grubości 8cm wg PN-EN 13108-1 i warstwę ścieralną AC 11 S 70/100 grubości 4cm wg. PN-EN 13108-1 – uszkodzone elementy wraz z zagęszczeniem zgodnie z normami PN-EN 13108-1:2006(U), PN-EN 13108-5:2006(U) oraz PN-S 02025. Krawędź przyległej drogi musi zostać równo odcięta tak aby powstała w wyniku przycięcia figura miała kształt zbliżony do prostokąta lub kwadratu. Nawierzchnię należy ułożyć w równym poziomie z nawierzchnią dotychczasową z zachowaniem wymaganych spadków. Warstwy nawierzchni należy zagęścić z zastosowaniem walców lub zagęszczarek mechanicznych (przy małej powierzchni).

W miejscu wykopu elementy pasa drogowego odbudować zgodnie z wymogami określonymi w Rozporządzeniu Ministra Infrastruktury z dnia 24 czerwca 2022r w sprawie przepisów techniczno-budowlanych dotyczących dróg publicznych (Dz.U. 2022, poz. 1518) oraz wymaganiami zawartymi w decyzji Zarządcy drogi

Odtworzenie przerwanych rurociągów drenarskich

W przypadku przerwania podziemnych rurociągów drenarskich niebędących na ewidencji Zarządu Melioracji i Urządzeń Wodnych w Ciechanowie zobowiązuje się wykonawcę robót do przywrócenia pierwotnego stanu technicznego na swój własny koszt.

Wykonanie robót:

- Zabezpieczenie przerwanego rurociągu.
- Ręczne wydobycie nawodnionego gruntu poniżej rzędnej nowego rurociągu.
- Dowieszenie piasku.
- Ręczne zasypanie wyrobiska mieszanką piaskową.
- Przełożenie starego rurociągu powyżej i poniżej miejsca przerwania i jego połączenie rurą PCV o długości 1,5 m o przekroju przerwanego rurociągu.
- Wykonanie zasyпки z uformowaniem grobelki.

9. Badania odbiorowe:

W celu sprawdzenia zgodności z dokumentacją techniczną oraz wymaganiami norm, badania odbiorowe będą prowadzone na bieżąco jako odbiory częściowe podczas układania przewodu, wykonywania zasyпки i innych prac, które spowodują zakrycie i niedostępność niektórych elementów. Po zakończeniu budowy dokonany zostanie odbiór końcowy całej budowli.

Badania podłoża obejmują:

- badanie gruntów podłoża naturalnego i/lub gruntów do wykonania podsypki,

- badanie stopnia zagęszczenia podłoża,
- badanie wykonania szerokości i grubości ławy piaskowej oraz betonowej,
- badania rzędnych posadowienia.

Powyższe badania winny być potwierdzone przez nadzór techniczny Inwestora.

Badania przewodu i studzienek obejmują:

- ułożenie przewodu na podłożu,
- odchylenie w planie osi przewodu, zmiany kierunku w planie i w profilu,
- różnice rzędnych w profilu,
- prawidłowości połączeń elementów i użytych materiałów,
- badania grubości warstwy obsypki przewodu i stopnia zgęszczenia.

Powyższe badania winny być potwierdzone przez nadzór techniczny Inwestora.

Badania robót ziemnych obejmują badania obsypki wykonywanych wokół rury i zasypki wykopu winny być prowadzone co najmniej w następującym zakresie:

- sprawdzenie zgodności z dokumentacją,
- badanie gruntów do wykonania zasypki,
- badanie zagęszczenia układanych warstw ziemnych.

Powyższe badania winny być potwierdzone przez nadzór techniczny Inwestora.

10. Wykaz Polskich Norm mających zastosowanie w Projekcie.

1. PN – 62/B – 01031 Plany zagospodarowania terenu. Oznaczenia graficzne.
2. PN – 81/B – 03020 Grunty budowlane. Posadowienie bezpośrednie budowli. Oznaczenia statyczne i projektowanie.
3. PN – 67/B – 06050 Roboty ziemne budowlane. Wymagania w zakresie wykonywania i badania przy odbiorze.
4. PN – B – 10736:1999 Roboty ziemne. Wykopy otwarte dla przewodów wodociągowych i kanalizacyjnych. Warunki techniczne wykonania.
5. PN – S - 96014:1997 Drogi samochodowe i lotniskowe. Podbudowa z betonu cementowego pod nawierzchnię ulepszoną. Wymagania i badania.
6. PN – S - 96025:2000 Drogi samochodowe i lotniskowe. Nawierzchnie asfaltowe. Wymagania.
7. PN – B - 01700:1999 Wodociągi i kanalizacja. Urządzenia i sieć zewnętrzna. Oznaczenia graficzne.
8. PN – 92/B – 01707 Instalacje kanalizacyjne. Wymagania w projektowaniu.
9. PN – 81/B – 10700.00 Instalacje wewnętrzne wodociągowe i kanalizacyjne. Wymagania i badania przy odbiorze. Wspólne wymagania i badania.
10. PN – 81/B – 10700.01 Instalacje wewnętrzne wodociągowe i kanalizacyjne. Wymagania i badania przy odbiorze. Instalacje kanalizacyjne.
11. PN – 92/B-10735 Kanalizacja. Przewody kanalizacyjne. Wymagania i badania przy odbiorze.
12. PN – 80/B – 06751 Wyroby kanalizacyjne kamionkowe. Rury i kształtki. Wymagania i badania.
13. PN – 81/C – 89205 Rury kanalizacyjne nieplastyfikowanego polichlorku winylu.
14. PN – 81/C – 89203 Kształtki kanalizacyjne nieplastyfikowanego polichlorku winylu.
15. PN – C 89218.1993 Rury i kształtki z tworzyw sztucznych. Sprawdzanie wymiarów.
16. PN – EN 476:2000 Wymagania ogólne dotyczące elementów stosowanych w systemach kanalizacji grawitacyjnej.
17. PN – EN 1671:2001 Zewnętrzne systemy kanalizacji ciśnieniowej.
18. PN – EN 124:2000 Zwieńczenie wpustów i studzienek kanalizacyjnych do nawierzchni dla ruchu pieszego i kołowego. Zasady konstrukcji, badania typu, znakowanie, sterowanie jakością.
19. PN – EN 752-1:2000 Zewnętrzne systemy kanalizacyjne. Pojęcia ogólne i definicje.
20. PN – EN 752-2:2000 Zewnętrzne systemy kanalizacyjne. Wymagania.
21. PN – EN 752-3:2000 Zewnętrzne systemy kanalizacyjne. Planowanie.

22. PN – EN 1401-1:1999 Systemy przewodowe z tworzyw sztucznych. Podziemne bezciśnieniowe systemy przewodowe z nie zmiękzonego polichlorku winylu (PVC-U) do odwadniania i kanalizacji. Wymagania dotyczące rur, kształtek i systemu.
23. PN – EN 476:2001 Wymagania ogólne dotyczące elementów stosowanych w systemach kanalizacji grawitacyjnej.
24. PN – B – 10729:1999 Kanalizacja. Studzienki kanalizacyjne.
25. PN – 87/H – 74051.00 Włazy kanałowe. Ogólne wymagania i badania.
26. PN – H – 74051-1:1994 Włazy kanałowe. Klasa A 50.

11. Zestawienie długości odcinków sieci wodociągowej i kanalizacji sanitarnej

Zestawienie odcinków projektowanej sieci wodociągowej i kanalizacji sanitarnej

SIEĆ KANALIZACJI SANITARNEJ GRAWITACYJNEJ						
SI-01 - S-01	15,50 m	PVC-U SDR34	Ø200	0,50%		
S-01 - S-02	23,50 m	PVC-U SDR34	Ø200	0,50%		
S-02 - S-03	6,50 m	PVC-U SDR34	Ø200	0,50%		
S-03 - S-04	12,00 m	PVC-U SDR34	Ø200	0,50%		
S-04 - S-05	9,00 m	PVC-U SDR34	Ø200	0,50%		
S-05 - S-06	24,50 m	PVC-U SDR34	Ø200	0,50%		
S-06 - S-07	6,00 m	PVC-U SDR34	Ø200	0,50%		
S-07 - S-08	10,50 m	PVC-U SDR34	Ø200	0,50%		
S-08 - S-09	3,50 m	PVC-U SDR34	Ø200	0,50%		
S-09 - S-10	14,50 m	PVC-U SDR34	Ø200	0,50%		
S-10 - S-11	2,50 m	PVC-U SDR34	Ø200	0,50%		
S-11 - S-12	9,50 m	PVC-U SDR34	Ø200	0,50%		
S-12 - S-13	1,50 m	PVC-U SDR34	Ø200	0,50%		
S-13 - S-14	7,00 m	PVC-U SDR34	Ø200	0,50%		
S-01 - S-15	8,50 m	PVC-U SDR34	Ø200	0,50%		
S-15 - S-16	11,50 m	PVC-U SDR34	Ø200	0,50%		
S-16 - S-17	3,50 m	PVC-U SDR34	Ø200	0,50%		
S-17 - S-18	10,50 m	PVC-U SDR34	Ø200	0,50%		
S-18 - S-19	3,50 m	PVC-U SDR34	Ø200	0,50%		
S-19 - S-20	11,50 m	PVC-U SDR34	Ø200	0,50%		
S-06 - S-21	7,50 m	PVC-U SDR34	Ø200	0,50%		
S-21 - S-22	11,50 m	PVC-U SDR34	Ø200	0,50%		
Razem:	214,00 m					

SIEĆ WODOCIĄGOWA			
WW-01 - Hpn-02	65,50 m	PE100RC SDR17	Ø110x6,6
TW-01 - Hpn-01	132,50 m	PE100RC SDR17	Ø110x6,6
TW-03 - Hpn-03	27,50 m	PE100RC SDR17	Ø110x6,6
Razem:	225,50 m		

Uwaga:

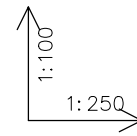
1. Całość robót wykonać zgodnie z „Warunkami technicznymi wykonania i odbioru robót budowlano - montażowych-część II - instalacje sanitarne i przemysłowe”.
2. Do budowy sieci używać wyłącznie materiałów posiadających właściwe dopuszczenia do stosowania na terenie kraju zgodnie z przepisami Prawa Budowlanego.
3. Przed rozpoczęciem robót w porozumieniu ze służbami eksploatacyjnymi wykonać odkrywki istniejącego uzbrojenia i sprawdzić ich usytuowanie.

.....

(Projektant)

.....

(Sprawdzający)



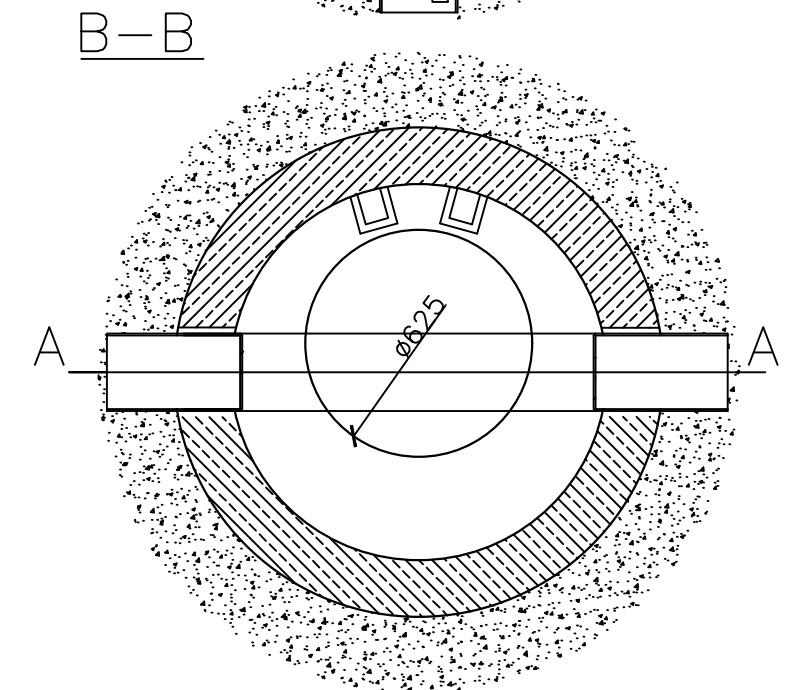
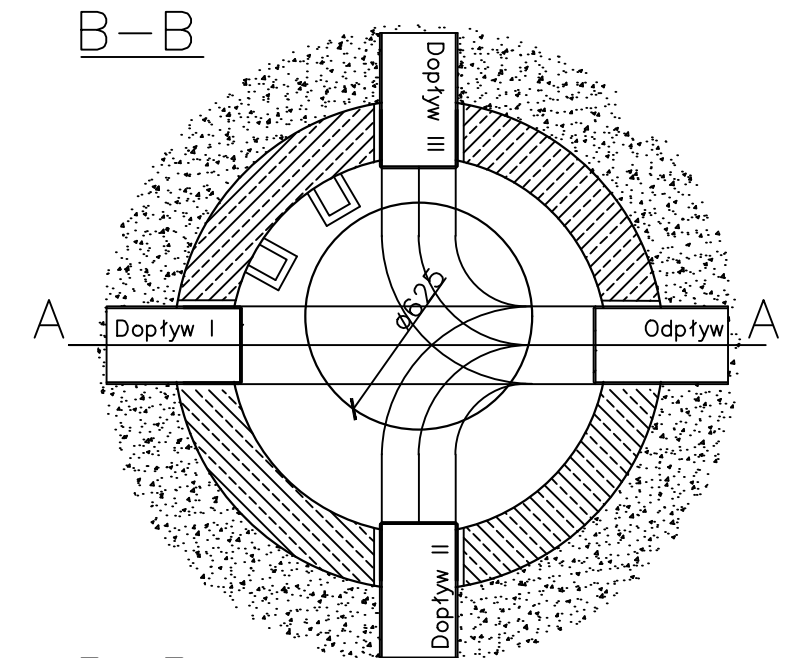
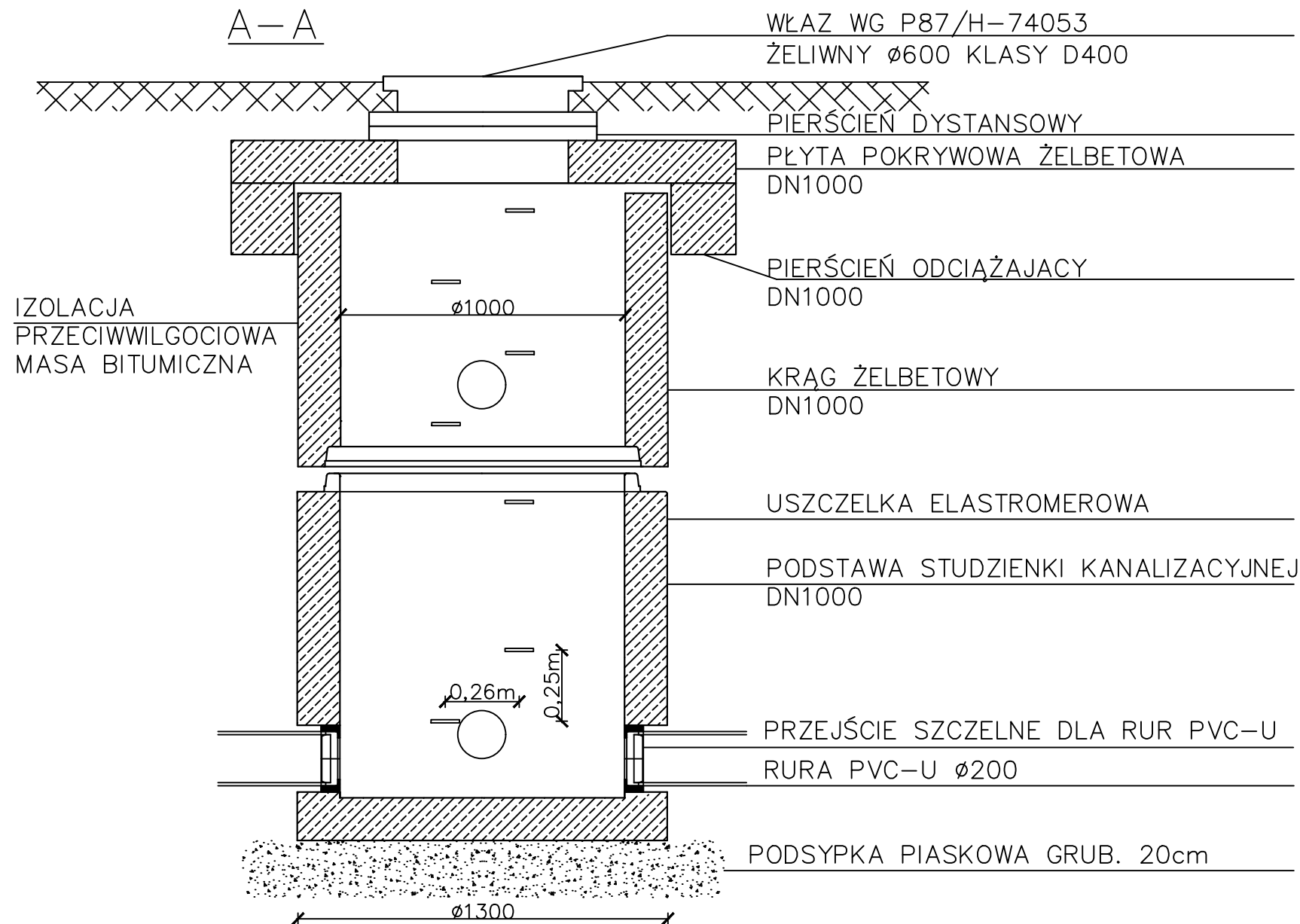
ks	- PROJEKTOWANA SIEĆ KANALIZACJI SANITARNEJ GRAWITACYJNEJ
ks	- PROJEKTOWANA SIEĆ KANALIZACJI SANITARNEJ CIŚNIENIOWEJ
kd	- KANALIZACJA SANITARNA/DESZCZOWA
tp	- TELEKOMUNIKACJA
eNN	- KABEL ELEKTRO-ENERGETYCZNY
g	- GAZ

przed przystąpieniem do wykopów mechanicznych należy:

1. Wytyczyć geodezyjnie trasę sieci oraz kolidże z istniejącym uzbrojeniem terenu
2. Ręcznie odkopać kolidże z kablami energetycznymi, telekomunikacyjnymi, sieciami gazowymi oraz przyłączami wodociagowymi
3. Wykonane w/w prace zgłosić inspektorowi nadzoru w celu ewentualnej korekty trasy sieci.

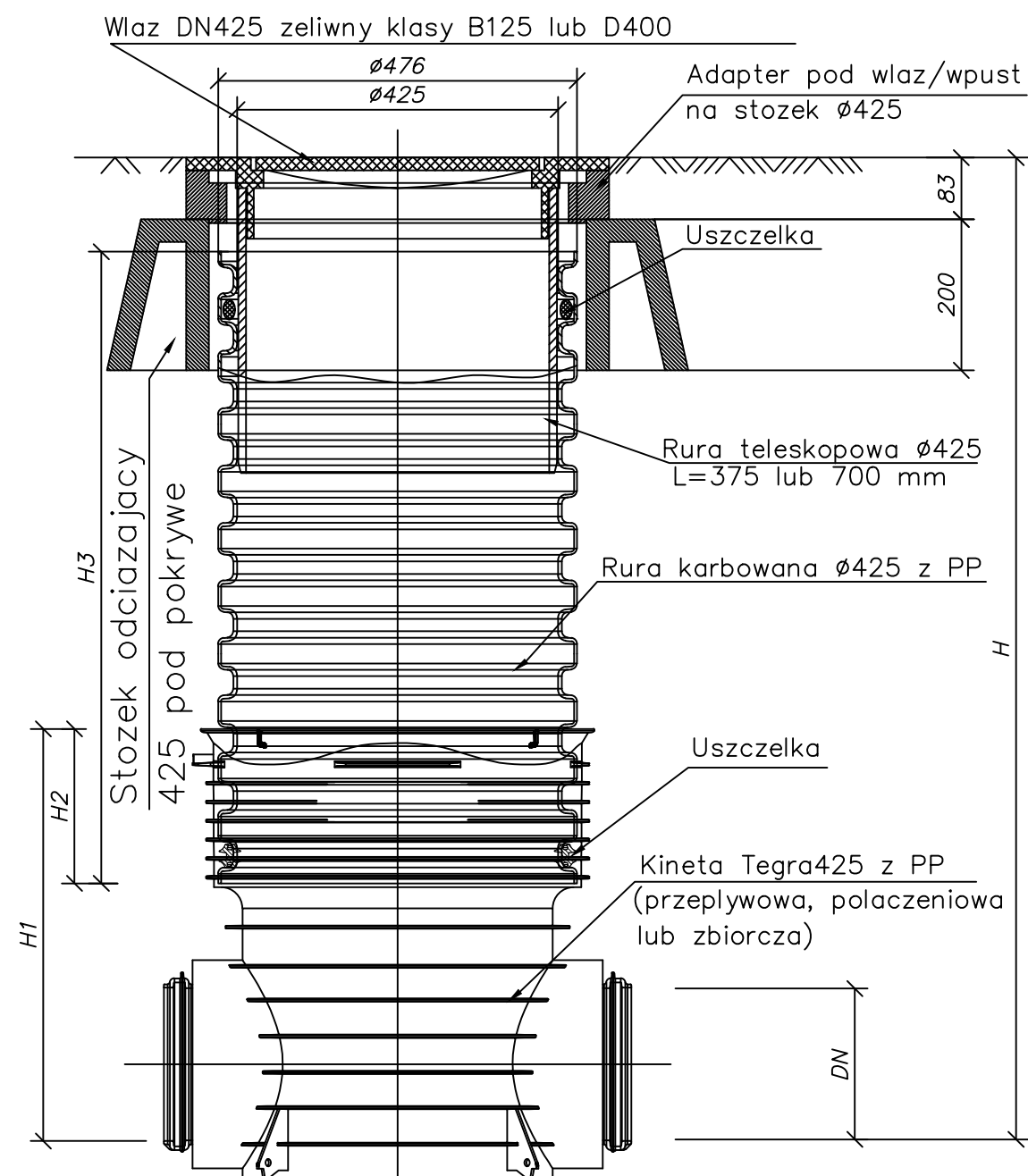
INWESTOR:	<p> GMINA OPINOGÓRA GÓRNA 06-040 Opinogóra Górna ul. Krauskiego 4 Budowa odcinka sieci wodociągowej i kanalizacji sanitarnej na terenie działek oznaczonych numerami ewidencyjnymi: 164/4, 164/5, 198/3, 201/3 i sąsiedztwem w obrębie 0003. Czynszakow gmina Opinogóra Górna </p>	<p> Projektant: mgr inż. Mariusz Wikowski Nr uprawnień: MAZ/0425/P005/12 w specjalności instalacyjno- inżynierijnej w zakresie sieci instalacji sanitarnych Spracowujący: mgr inż. Mateusz Śleszewski Nr uprawnień: Gie 208/94 w specjalności instalacyjno- inżynierijnej w zakresie sieci instalacji sanitarnych </p>	<p> DATA OPRACOWANIA MARZEC 2025 </p>
	<p> PRZEDMIOT OPRACOWANIA: Opinogóra Górna </p>		<p> SKALA: 1:100 1:250 </p>
<p> NAZWA RYSUNKU: </p>	<p> Profil poddużny sieci kanalizacyjnej sanitarnej </p>	<p> NUMER RYSUNKU: AB01 </p>	

Rury przyłączeniowe- PVC-U



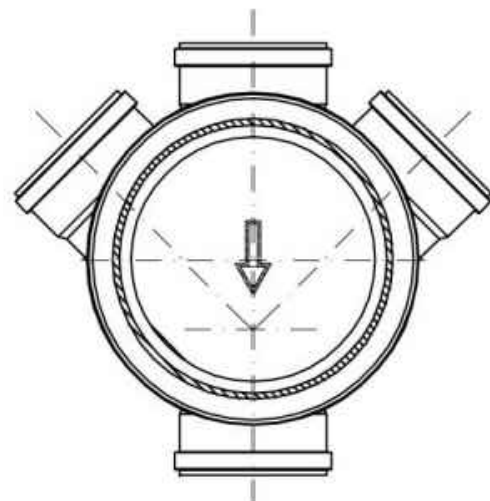
Nr studni	Średnica studzienki	Głębokość studni	Rzędna terenu	Rzędna dna studni	Rzędna posadowienia studni	Dopływ I -			Dopływ II			Dopływ III			Dopływ		Zestawienie elementów studni								
						Rzędna dna rury	Średnica rury	Zagłębienie kanału	Rzędna dna rury	Średnica rury	Zagłębienie kanału	Rzędna dna rury	Średnica rury	Zagłębienie kanału	Rzędna dna rury	Średnica rury	Krag			Dennica h - 800mm g-150mm	Korek PVC-U fi160	Korek PVC-U fi200	Pierścien odcinający h - 250mm	Płyta pokrywowa h - 150mm 120kN	Włas (150 mm klasy D4)
																	h - 1000mm g - 150mm	h - 500mm g - 150mm	h - 250mm g - 150mm						
-	(mm)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(mm)	(m)	(mm)	(m)	(m)	(mm)	(m)	(m)	(mm)	(szt)	(szt)	(szt)	(szt)	(szt)	(szt)	(szt)	(szt)		
S- 01	Ø1000	1,95	119,10	117,15	117,00	117,15	Ø200	1,95	117,15	Ø200	124,13	-	-	-	117,15	Ø200	1	1	1		1	1	1		
S- 02	Ø1000	1,98	119,25	117,27	117,12	117,27	Ø200	1,98	-	-	-	-	-	-	117,27	Ø200	1	1	1		1	1	1		
S- 05	Ø1000	1,91	119,33	117,42	117,27	117,40	Ø200	1,93	-	-	-	-	-	-	117,42	Ø200	1	1	1		1	1	1		
S- 06	Ø1000	1,89	119,43	117,54	117,39	117,54	Ø200	1,89	-	-	-	117,54	Ø200	1,89	117,54	Ø200	1	1	1		1	1	1		
S- 14	Ø1000	1,86	119,70	117,84	117,69	117,84	Ø200	1,86	117,84	Ø200	1,86	117,84	Ø200	1,86	117,84	Ø200	1	1	1		1	1	1		
S- 22	Ø1000	1,76	119,40	117,64	117,49	117,64	Ø200	1,76	118,17	Ø160	1,23	118,18	Ø160	1,22	117,64	Ø200					1	1	1		
h śr		1,89													Razem:	0	6	6	6	0	0	6	6		

INWESTOR:	GMINA OPINOGÓRA GÓRNA 06-406 Opinogóra Górna ul. Krasieńskiego 4	Projektant: mgr inż. Mariusz Wilkowski Nr uprawnień: MAZ/0425/POOS/12 w specjalności instalacyjno – inżynieryjnej w zakresie sieci i instalacji sanitarnych	DATA OPRACOWANIA MARZEC 2025
			SKALA: B/S
			NUMER RYSUNKU: AB02
PRZEDMIOT OPRACOWANIA	Budowa odcinka sieci wodociągowej i kanalizacji sanitarnej na terenie działek oznaczonych numerami ewidencyjnymi: 164/4, 164/5, 198/3, 210/5 położonych w obrębie 0003- Chrzanówek gmina Opinogóra Górna	Sprawdzający: mgr inż. Mateusz Milewski Nr uprawnień: Cje-208/94 w specjalności instalacyjno – inżynieryjnej w zakresie sieci i instalacji sanitarnych	
NAZWA RYSUNKU:	Studnia żelbetowa połączeniowa Ø1000		



Studzienka inspekcyjna Tegra 425 z rurą teleskopową i włazem żeliwnym lub wpustem klasy B lub D na stożku odciażającym TAR 425

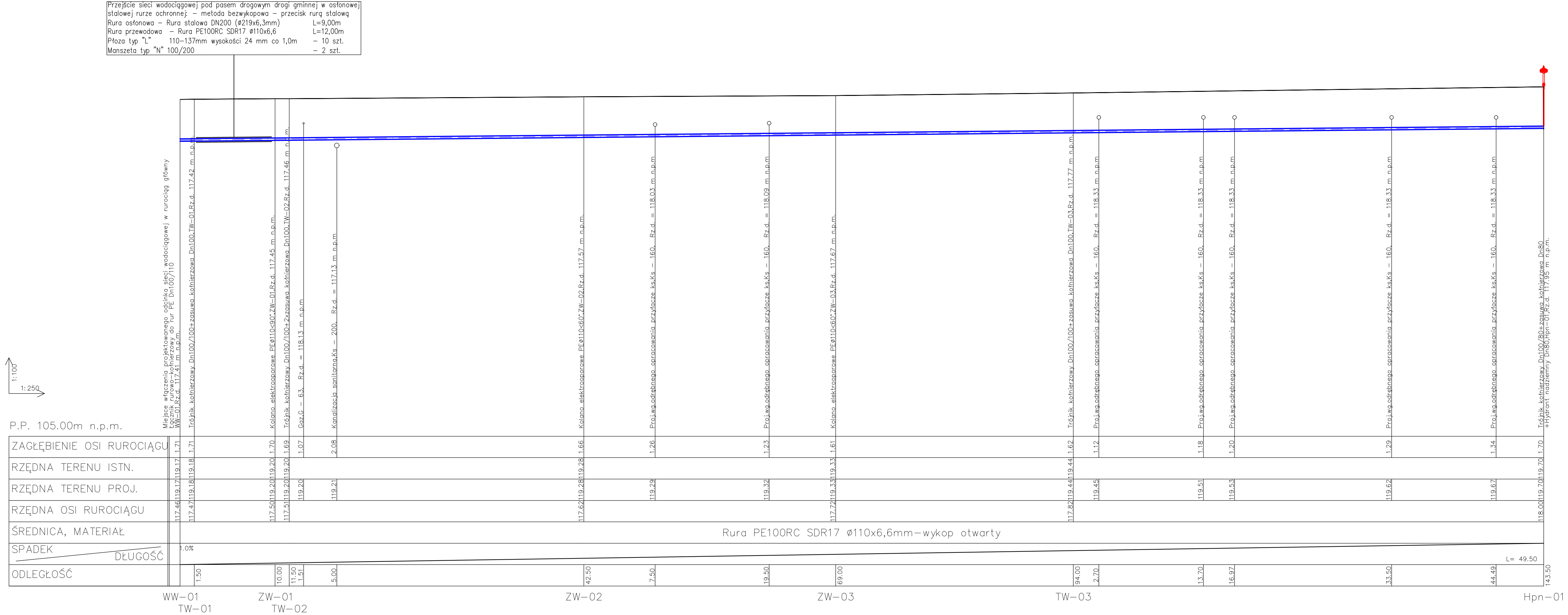
Kineta zbiorcza <45°



Nr studni	Typ kinety	DN (mm)	Rzędna terenu	Rzędna dna	H (mm)	H3 (mm)	Wkładka "in situ" (mm)	Rzędna "in situ"	Uwagi
S-03	IV	200	119,30	117,31	1,99	1,59	160	117,98	Właz D400
S-04	IV	200	119,32	117,37	1,95	1,55	160	118,04	Właz D400
S-07	IV	200	119,49	117,57	1,92	1,52	160	118,27	Właz D400
S-08	IV	200	119,50	117,63	1,87	1,47	160	118,27	Właz D400
S-09	IV	200	119,53	117,65	1,88	1,48	160	118,27	Właz D400
S-10	IV	200	119,64	117,73	1,91	1,51	160	118,41	Właz D400
S-11	IV	200	119,65	117,74	1,91	1,51	160	118,27	Właz D400
S-12	IV	200	119,67	117,79	1,88	1,48	160	118,41	Właz D400
S-13	IV	200	119,68	117,80	1,88	1,48	160	118,27	Właz D400
S-15	IV	200	119,30	117,20	2,10	1,70	160	118,04	Właz D400
S-16	IV	200	119,30	117,26	2,04	1,64	160	118,04	Właz D400
S-17	IV	200	119,30	117,28	2,02	1,62	160	118,04	Właz D400
S-18	IV	200	119,30	117,34	1,96	1,56	160	118,04	Właz D400
S-19	IV	200	119,30	117,36	1,94	1,54	160	118,04	Właz D400
S-20	IV	200	119,30	117,42	1,88	1,48	160	118,04	Właz D400

DN (mm)	H1 (mm)	H2 (mm)
110	400	200
160	450	200
200	500	200
250	665	220
315	720	220
400	807	220

INWESTOR:	GMINA OPINOGÓRA GÓRNA 06-406 Opinogóra Górna ul. Krasińskiego 4	Projektant: mgr inż. Mariusz Wilkowski Nr uprawnień: MAZ/0425/POOS/12 w specjalności instalacyjno – inżynierskiej w zakresie sieci i instalacji sanitarnych	DATA OPRACOWANIA MARZEC 2025
PRZEDMIOT OPRACOWANIA:	Budowa odcinka sieci wodociągowej i kanalizacji sanitarnej na terenie działek oznaczonych numerami ewidencyjnymi: 164/4, 164/5, 198/3, 210/5 położonych w obrębie 0003- Chrzanówek gmina Opinogóra Górna	Sprawdzający: mgr inż. Mateusz Milewski Nr uprawnień: Cie-208/94 w specjalności instalacyjno – inżynierskiej w zakresie sieci i instalacji sanitarnych	SKALA: B/S
NAZWA RYSUNKU:	Studnia tworzywowa Ø425		NUMER RYSUNKU: AB03



OZNACZENIA:

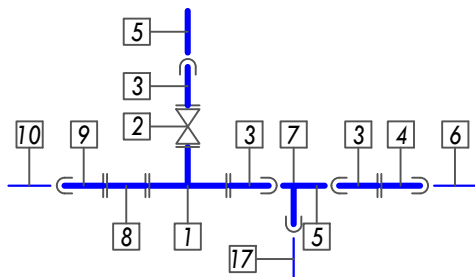
W - PROJEKTOWANA SIEĆ WODOCIĄGOWA

UWAGA:
przed przystąpieniem do wykopów mechanicznych należy:

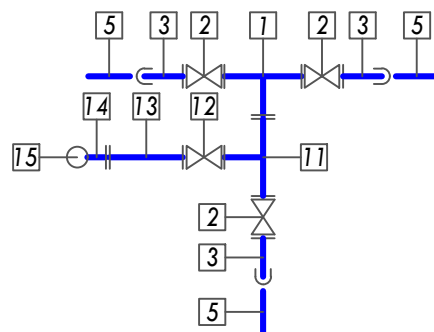
- Wytoczyć geodezyjnie trasę sieci oraz kolizje z istniejącym uzbrojeniem terenu
- Ręcznie odkopać kolizje z kablami energetycznymi, telekomunikacyjnymi, sieciami gazowymi oraz przyłączami wodociągowymi
- Wykonane w/w prace zgłosić inspektorowi nadzoru w celu ewentualnej korekty trasy sieci.

INWESTOR:	GMINA OPINOGÓRA GÓRNA 06-406 Opinogóra Górna ul. Krasieńskiego 4	Projektant: mgr inż. Mariusz Wilkowski Nr uprawnień: MAZ/0425/POOS/12 w specjalności Instalacyjno – montażowej w zakresie sieci instalacji sanitarnych	DATA OPRACOWANIA MARZEC 2025
			SKALA: 1:100 1:250
PRZEDMIOT OPRACOWANIA:	Budowa odcinka sieci wodociągowej i kanalizacji sanitarnej na terenie działek oznaczonych numerami ewidencyjnymi: 164/4, 164/5, 198/3, 210/5 położonych w obrębie 0003. Chrzanówek gmina Opinogóra Górna	Sprawdził: mgr inż. Mariusz Wilkowski Nr uprawnień: CIE 208/94 w specjalności Instalacyjno – montażowej w zakresie sieci i instalacji sanitarnych	NUMER RYSUNKU:
			AB04
NAZWA RYSUNKU:		Profil podziemnej sieci wodociągowej	

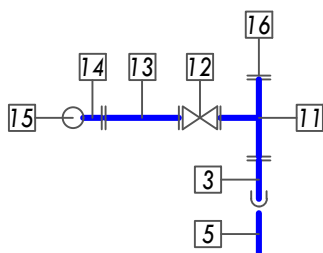
Węzeł WW-01-TW-01



Węzeł TW-02



Węzeł Hpn-01, Hpn-02,Hpn-03

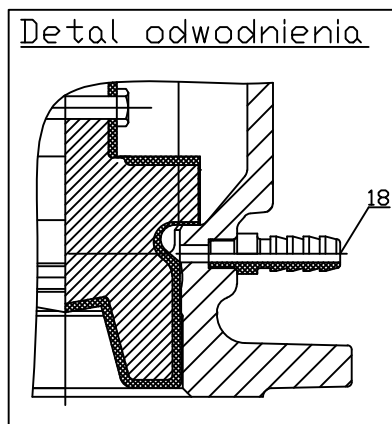
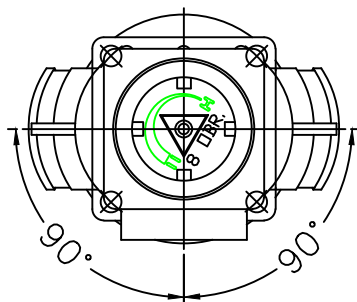
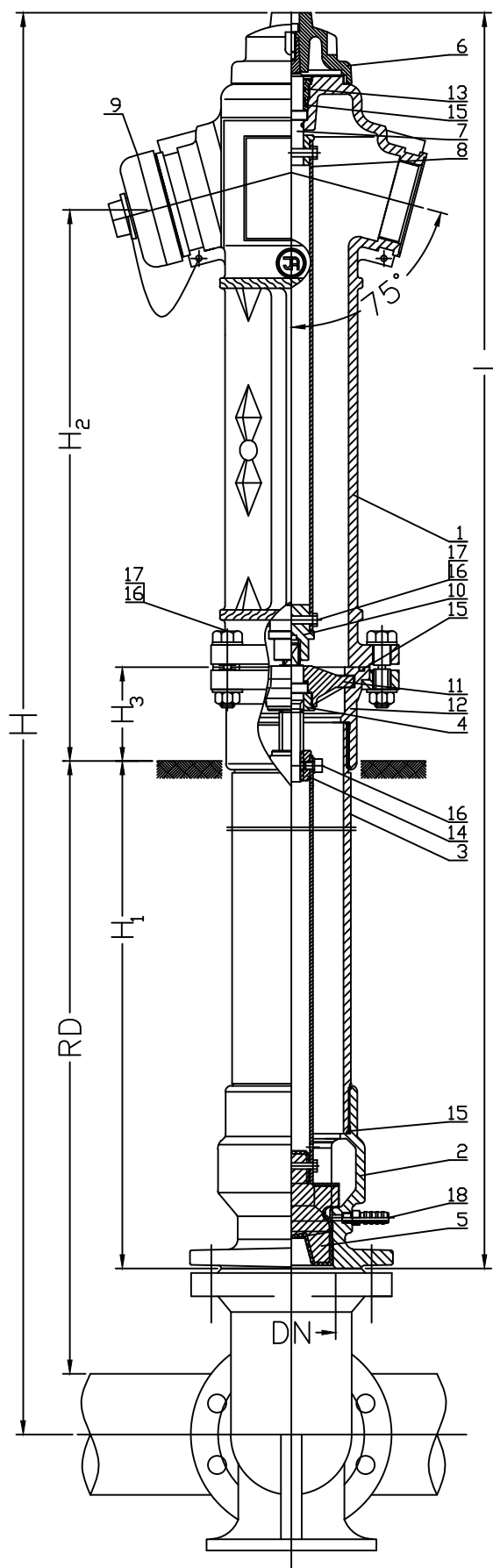


LEGENDA:

1.	Trojnik kołnierzowy z żeliwa sferoidalnego	Dn100/100	- 2 szt
2.	Zasuwa kołnierzowa miękkouszczelniana	Dn100	- 4 szt
3.	Łącznik kołnierzowy do rur PE Dn100/Ø110		- 9 szt
4.	Łącznik rurowo-kołnierzowy do rur miękkich	Dn100/Ø100	- 1 szt
5.	Projektowana sieć wodociągowa z rur PE100RC SDR17 Ø110x6,6mm		
6.	Istniejąca sieć wodociągowa średnicy 110mm		
7.	Nawiertka wodociągowa NWZ/PE Ø110/32		- 1 kpl
8.	Zwężka dwukołnierzowa z żeliwa sferoidalnego	Dn100/Dn80	- 1 szt
9.	Łącznik rurowo-kołnierzowy do rur miękkich	Dn80/Ø90	- 1 szt
10.	Istniejąca sieć wodociągowa średnicy 90mm		
11.	Trójnik kołnierzowy z żeliwa sferoidalnego	Dn100/80	- 4 szt
12.	Zasuwa kołnierzowa miękkouszczelniana	Dn80	- 4 szt
13.	Kóciec dwukołnierzowy z żeliwa sferoidalnego	Dn80 L=1000mm	- 4 szt
14.	Kolano ze stopką z żeliwa sferoidalnego	Dn80 <90°	- 4 szt
15.	Hydrant nadziemny z zabep. antyzalamaniovym	Dn80	- 4 szt
16.	Kolnierz zaślepiający stalowy	Dn100	- 3 szt
17.	Istniejące przyłącze wodociągowe z rur PE80SDR13,36 Ø40		

INWESTOR:	GMINA OPINOGÓRA GÓRNA 06-406 Opinogóra Górna ul. Krasieńskiego 4	Projektant: mgr inż. Mariusz Wilkowski Nr uprawnień: MAZ/0425/POOS/12 w specjalności instalacyjno - inżynieryjnej w zakresie sieci i instalacji sanitarnych	DATA OPRACOWANIA MARZEC 2025
PRZEDMIOT OPRACOWANIA:	Budowa odcinka sieci wodociągowej i kanalizacji sanitarnej na terenie działek oznaczonych numerami ewidencyjnymi: 164/4, 164/5, 198/3, 210/5 położonych w obrębie 0003- Chrzanówek gmina Opinogóra Górna	Sprawdzający: mgr inż. Mateusz Milewski Nr uprawnień: Cie 208/94 w specjalności instalacyjno - inżynieryjnej w zakresie sieci i instalacji sanitarnych	SKALA: B/S
NAZWA RYSUNKU:	Schemat węzłów włączeniowych		NUMER RYSUNKU: AB05

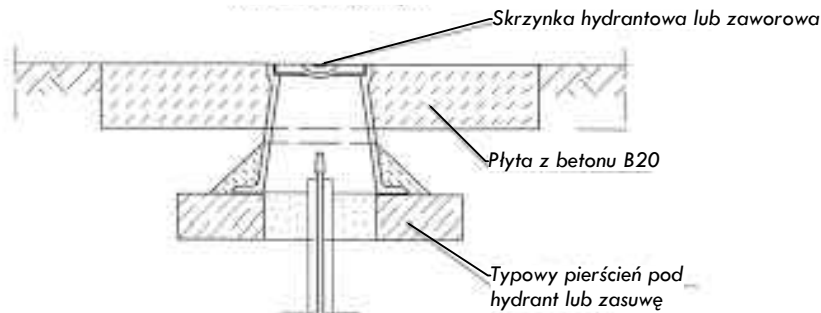
Budowa hydrantu pożarowego
nadziemnego DN80



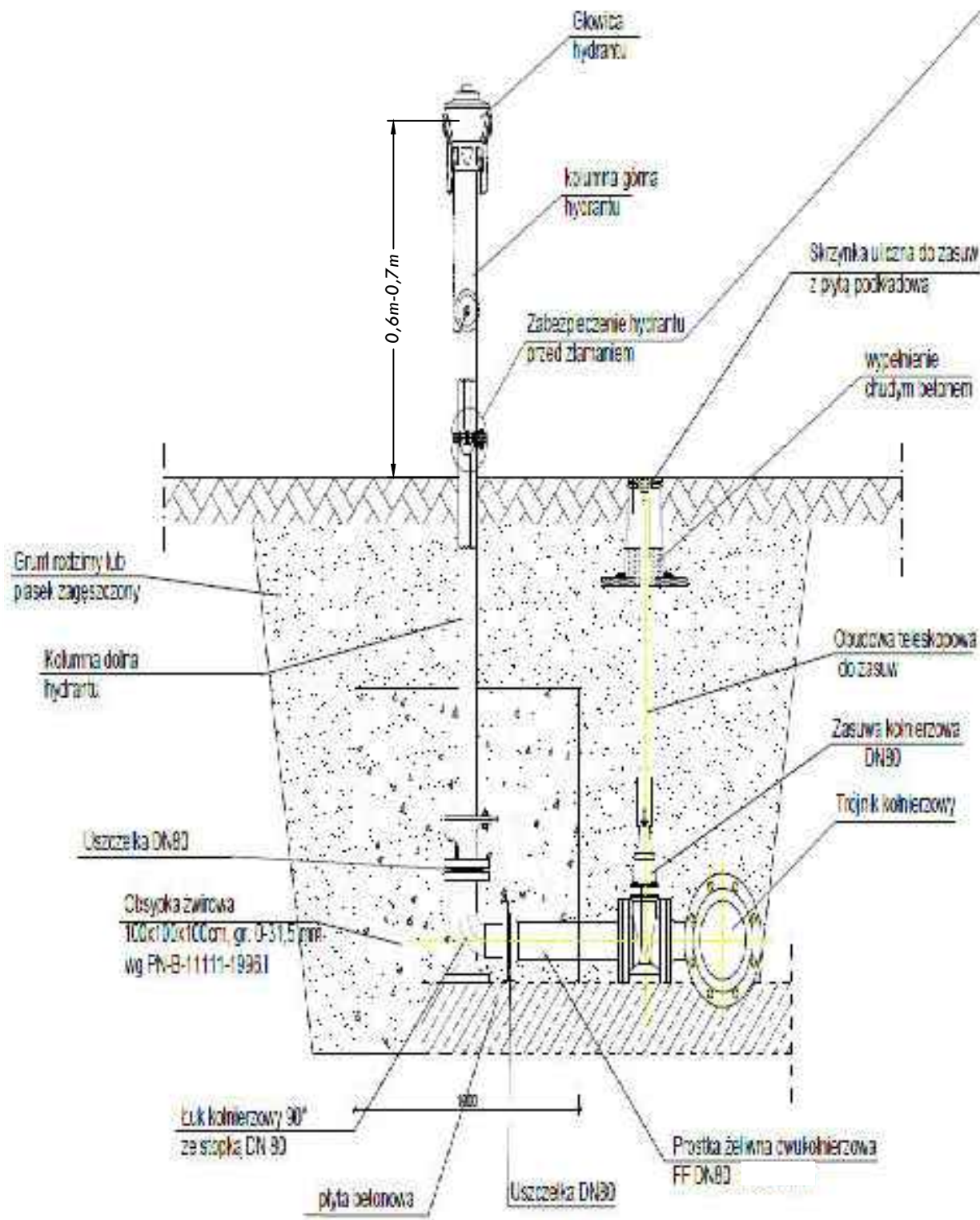
DN	RD	L	H	H ₁	H ₂	H ₃	Masa
				[mm]			[kg]
80	1250	1890	2060	1130			62
	1500	2140	2310	1380	640	110	65
	1800	2440	2610	1680			68

Nr	
1	Korpus górny
2	Korpus dolny
3	Kolumna
4	Tuleja
5	Grzyb
6	Kaptur
7	Trzpień
8	Wrzeciono
9	Nasada
10	Sprzęgło
11	Oprawa trzpienia
12	Kolnierz dolny
13	Korek
14	Nakrętka trzpienia
15	Uszczelka O-ring
16	Śruba
17	Nakrętka
18	Odwodnienie

Schemat posadowienia skrzynek
hydrantowych lub zasurowych
w terenie ziemnym



Schemat montażu hydrantu pożarowego
nadziemnego DN80



INWESTOR:	GMINA OPINOGÓRA GÓRNA 06-406 Opinogóra Górna ul. Krasińskiego 4	Projektant: mgr inż. Mariusz Wilkowski Nr uprawnień: MAZ/0425/POOS/11 w specjalności instalacyjno – inżynieryjnej w zakresie sieci i instalacji sanitarnych	DATA OPRACOWANIA MARZEC 2025
PRZEDMIOT OPRACOWANIA:	Budowa odcinka sieci wodociągowej i kanalizacji sanitarnej na terenie działek oznaczonych numerami ewidencyjnymi: 164/4, 164/5, 198/3, 210/5 położonych w obrębie 0003- Chrzanówek gmina Opinogóra Górna	Sprawdzający: mgr inż. Mateusz Milewski Nr uprawnień: 7342/Cie-208/94 w specjalności instalacyjno – inżynieryjnej w zakresie sieci i instalacji sanitarnych	SKALA:
NAZWA RYSUNKU:	Budowa Hydrantu nadziemnego DN80		NUMER RYSUNKU: AB06