



Kazimierza Wielka 18.08.2011

INFORMACJA DLA WYKONAWCÓW NR 21

Dotyczy: postępowania o udzielenie zamówienia publicznego na „Budowa oczyszczalni ścieków, kanalizacji sanitarnej i wodociągu na terenie Aglomeracji Działoszyce Projektu „Zapewnienie prawidłowej gospodarki wodno-ściekowej na terenie związków Międzygminnych „Nidzica” i „Nida 2000””

Zamawiający działając na podstawie art.38 ust.4 ustawy z dnia 29 stycznia 2004 Prawo zamówień publicznych modyfikuje zapisy SIWZ w zakresie:

Jest:

4. Opis przedmiotu zamówienia jest:

Podstawowe dane techniczne oczyszczalni:

Przepustowość dobową $Q_{\text{sr,d}} = 300 \text{ m}^3/\text{d}$ (I etap)

Ładunek dobowy $\text{BZT}_5 = 161 \text{ kg BZT}_5/\text{d}$ (I etap)

$\text{RLM} = 2687$

Skład odprowadzanych ścieków oczyszczonych odprowadzanych do odbiornika nie będzie przekraczać następujących wielkości:

BZT ₅	25 mgO ₂ /dm ³
ChZT	125 mg/dm ³
Zawiesina ogólna	35 mg/dm ³

Zaprojektowano oczyszczalnię ścieków mechaniczno – biologiczną, przepływową, pracującą na bazie osadu czynnego niskoobciążonego.

Podstawowe urządzenia dla I etapu:

- zestaw do mechanicznego oczyszczania ścieków z piaskownikiem; sito typu ślimakowego zespolone z przenośnikiem śrubowym piasku
- punkt zlewczy ze stacją zlewczą i zbiornikiem ścieków dowożonych $V_{\text{uz}} = 48 \text{ m}^3$ osadnik wstępny o pojemności 47 m^3 ;
- komora anoksyliczna o pojemności 105 m^3 z mieszadłem;
- komory napowietrzania (2 szt.) o łącznej pojemności użytkowej 231 m^3 ;
- osadnik wtórny, lejowy o pojemności użytkowej 73 m^3 ;
- pompownia ścieków oczyszczonych;
- komora tlenowej stabilizacji osadu o pojemności 100 m^3 ;
- komora pomiarowa przepływu ścieków z przepływomierzem elektromagnetycznym;
- budynek socjalno – techniczny w tym: pomieszczenie obsługi, pomieszczenie zaplecza, węzeł sanitarny, korytarz, warsztat, wydzielone pomieszczenia dmuchaw z agregatem prądotwórczym, wydzielone pomieszczenie prasy;

- urządzenie do odwadniania osadu – prasa taśmowa, $Q_{\max} = 5\text{m}^3/\text{h}$;
- generator prądowórczy;
- szafy sterownicze z układem automatycznego sterowania oraz aparatura kontrolno – pomiarowa;

Ścieki surowe na oczyszczalnię transportowane będą rurociągiem tłocznym o średnicy D260PE z pompowni sieciowej na zestaw do mechanicznego oczyszczania. Zaprojektowano również rurociąg ścieków sanitarnych z ZSO, które zostaną wprowadzone do zbiornika zlewnego i wraz ze ściekami dowożonymi kierowane będą na cześć mechaniczną. Po oddzieleniu zanieczyszczeń większych niż 5 mm i piasku, ścieki kierowane są do zbiorników technologicznych zaprojektowanej oczyszczalni.

W osadniku wstępnym oddzielane są zawiesiny łatwoopadające i rozpoczęte zostają procesy tlenowo – beztlenowe. W osadniku wstępnym rozpoczyna się proces odazotowania ścieków oraz proces przeróbki osadu.

Dalej ścieki surowe przepływają do zbiornika niedotlenionego (komory anoksycznej), gdzie następuje proces denitryfikacji. Mieszają się tam ścieki z osadnika wstępnego (bogate w węgiel organiczny) ze ściekami i zawiesiną osadu czynnego podawanymi pompą recyrkulacyjną z ostatniej komory napowietrzania.

Mieszanie ścieków surowych z osadem czynnym następuje za pomocą mieszadła pionowego wolnoobrotowego i energii strumienia ścieków recyrkulowanych.

W procesie denitryfikacji związki azotu asymilują węgiel organiczny dostarczony ze ściekami surowymi, co umożliwia uwolnienie azotu w postaci gazowej, który następnie przechodzi do atmosfery. Równocześnie następuje proces utleniania związków organicznych.

Prawidłowy przebieg procesu uwarunkowany jest stworzeniem w komorze denitryfikacji warunków anoksycznych (niskotlenowych).

Następny – biologiczny etap oczyszczania ścieków następuje w zbiornikach osadu czynnego, napowietrzanych powietrzem tłoczonym z dmuchaw, zainstalowanych w wydzielonym pomieszczeniu budynku obsługi.

W zbiornikach napowietrzanych następuje proces przyrostu masy osadu czynnego, z od. $2,5\text{ kg s.m.o./m}^3$ do ok. $4,5\text{ kg s.m.o./m}^3$, z równoczesnym rozkładem biologicznym organicznych substancji ścieków i redukcją BZT_5 .

Po procesie napowietrzania ścieki przepływają do osadnika wtórnego, gdzie następuje proces oddzielania i sedymentacji osadu czynnego.

Pozbawione zawiesiny ścieki poprzez przelew powierzchniowy i komorę pomiarową przepływu odprowadzane będą kanałem grawitacyjnym do wylotu brzegowego na rzece Sancygniówki.

Osad z dna zbiornika (leja osadowego) recyrkulowany będzie pompą powietrzną do pierwszej komory napowietrzania oraz do komory anoksycznej. W osadnikach wtórnych zainstalowana będzie dodatkowa pompa wspomagająca pracę pompy powietrznej.

W przypadku osadu wyflotowanego istnieje możliwość odprowadzenia go w sposób grawitacyjny do zbiornika zlewnego, czemu służy odpowiedni przelew w osadniku wtórnym.

Osad nadmierny odprowadzany będzie okresowo z osadnika wtórnego za pomocą drugiej pompy tlenowej do wydzielonej komory stabilizacji tlenowej. Do komory stabilizacji tlenowej doprowadzane będzie sprężone powietrze z głównego przewodu powietrznego.

Powyższa technologia przewiduje pełne mechaniczno – biologiczne oczyszczanie ścieków metodą osadu czynnego z tlenową stabilizacją osadu nadmiernego z jednoczesnym usuwaniem związków biogenych: azotu i fosforu.

Ustabilizowany i zhygienizowany osad będzie składowany w kontenerach na zadaszonym poletku i wywożony okresowo na najbliższe wysypisko odpadów stałych. Na wysypiskach osad może być wykorzystywany do rekultywacji skarp i zamykania kwater. Osady te również będą mogły być

wykorzystywane zgodnie z art. 43 Ustawy a dn. 27 kwietnia 2001r. o odpadach w rolnictwie, po uprzednim zbadaniu ich oraz gruntów, na których mają zostać zastosowane.

Ze względów finansowych, w ramach niniejszego projektu, zostanie wybudowany I etap oczyszczalni ścieków o przepustowości $Q_{sr,d} = 300 \text{ m}^3/\text{d}$ oraz kanalizacji sanitarnej. Dla etapu docelowego – oczyszczalnia ścieków o przepustowości $Q_{sr,d} = 600 \text{ m}^3/\text{d}$, zostanie wybudowany drugi moduł oczyszczalni składający się ze zbiorników o takich samych parametrach, jak dla I etapu.

Poprzez łączenie poszczególnych modułów istnieje możliwość zwiększania wydajności jednostki podstawowej, albowiem każdy moduł stanowi oddzielny system.

Budowa wodociągu grupowego wraz z przyłączami dla sołectwa Szczotkowice o łącznej długości 2308 m:

Zestawienie zaprojektowanej sieci wodociągowej:

Sieć wodociągowa PE $\phi 160\text{mm}$	L = 1407,6 m
Sieć wodociągowa PE $\phi 110\text{mm}$	L = 630,1 m
Sieć wodociągowa PE $\phi 90\text{mm}$	L = 270,5 m
Liczba przyłączy	23 szt.
Długość przyłączy PE $\phi 40\text{mm}$	L = 331,8 m
Długość przyłączy PE $\phi 50\text{mm}$	L = 233,2 m
Długość przyłączy PE $\phi 63\text{mm}$	L = 364,9 m
Hydranty p.poz.	7 szt.

Projektowana sieć jest obiektem podziemnym, zlokalizowanym na działkach prywatnych i gminnych, a także w pasach drogowych dróg powiatowych i gminnych.

Wodociąg zasilany będzie z istniejącej sieci wodociągowej żeliwnej $\phi 300$ w m. Działoszyce. Pobór wody do celów p.poz. zaprojektowano poprzez hydranty nadziemne $\phi 80\text{mm}$ PN10 z podwójnym zamknięciem (wydatek hydrantu $Q_p = 10 \text{ dm}^3/\text{s}$).

Uwaga: Prosimy o sporządzenie kosztorysu ofertowego osobno na sieć wodociągową, osobno na przyłącza.

Kanalizacja sanitarna:

Budowa kanalizacji sanitarnej grawitacyjno – ciśnieniowej wraz z przyłączeniami i przepompowniami w miejscowościach Działoszyce, Dziekanowice, Chmielów, Niewiatrowice, Jakubowice, Pierocice i Szczotkowice o łącznej długości 24857 m:

Niewiatrowice:

- rury PE, PEHD $\phi 40\text{mm}$ – 626 m;
 - rury PE, PEHD $\phi 50\text{mm}$ – 275 m;
 - rury PE, PEHD $\phi 90\text{mm}$ – 1589 m;
 - studnie kanalizacyjne: 2 szt.; studzienki kanalizacyjne – 4 szt.;
 - urządzenia zbiornikowo – tłoczne, PE, D=800mm – 14 szt.
- oraz
- przyłącza: PVC, $\phi 150\text{mm}$ – 114 m.

Chmielów:

- rury PE, PEHD $\phi 40\text{mm}$ – 176 m;
- rury PE, PEHD $\phi 50\text{mm}$ – 222 m;
- rury PE, PEHD $\phi 90\text{mm}$ – 202 m;

- rury PE, PEHD ϕ 110mm – 522 m;
- rury PE, PEHD ϕ 200mm – 1283 m;
- studnia rewizyjna z kręgów betonowych o ϕ 1200mm: 3 szt.;
- studnie kanalizacyjne – 1 kpl;
- studzienki kanalizacyjne – 93 szt.;
- urządzenia zbiornikowo – tłoczne, PE, D=800mm – 6 szt.;
- przepompownia ścieków – 3 kpl.

oraz

- przyłącza: PVC, ϕ 150mm – 715 m

Działoszyce:

- rury PVC ϕ 250mm – 11 m;
- rury PVC ϕ 315mm – 721 m;
- rury PVC ϕ 200mm – 2030 m;
- rury PE, PEHD ϕ 40mm – 1186 m;
- rury PE, PEHD ϕ 50mm – 505 m;
- rury PE, PEHD ϕ 90mm – 106 m;
- rury PE, PEHD ϕ 160mm – 962 m;
- rury PE, PEHD ϕ 140mm – 807 m;
- rury PE, PEHD ϕ 180mm – 192 m;
- rury PE, PEHD ϕ 110mm – 573 m;
- studnie kanalizacyjne – 4 szt.;
- studzienki kanalizacyjne – 154 szt.;
- urządzenia zbiornikowo – tłoczne, PE, D=800mm – 62 szt.;
- przepompownia ścieków – 3 kpl.

oraz

- przyłącza: PVC, ϕ 150mm – 1437 m.

Dziekanowice

- rury PE, PEHD ϕ 40mm – 806 m;
- rury PE, PEHD ϕ 50mm – 249 m;
- rury PE, PEHD ϕ 90mm – 225 m;
- rury PE, PEHD ϕ 200mm – 909 m;
- rury PVC ϕ 250mm – 278 m;
- rury PVC ϕ 315mm – 150 m;
- rury PVC ϕ 200mm – 578 m;
- studnie rewizyjne – 13 szt.;
- studzienki kanalizacyjne – 51 szt.;
- urządzenia zbiornikowo – tłoczne, PE, D=800mm – 25 szt.;
- przepompownia ścieków – 2 kpl.

oraz

- przyłącza: PVC, ϕ 150mm – 350 m.

Jakubowice

- rury PE, PEHD ϕ 40mm – 709 m;
- rury PE, PEHD ϕ 50mm – 279 m;
- rury PE, PEHD ϕ 140mm – 1764 m;
- studnie kanalizacyjne – 4 kpl;

- urządzenia zbiornikowo – tłoczne, PE, D=800mm – 25 szt.;
- oraz
- przyłącza: PVC, ϕ 150mm – 125 m.

Szczotkowice

- rury PVC ϕ 200mm – 689 m;
- rury PE, PEHD ϕ 90mm – 844 m;
- studzienki kanalizacyjne systemowe o ϕ 400 mm: 38 szt.;
- przepompownia ścieków – 1 kpl.
- oraz
- przyłącza: PVC, kielichowe \square 150mm – 254 m.

Pierocice

- rury PE, PEHD ϕ 40mm – 1006 m;
- rury PE, PEHD ϕ 50mm – 1103 m;
- rury PE, PEHD ϕ 90mm – 2105 m;
- rury PE, PEHD ϕ 63mm – 128 m;
- rury PVC ϕ 200mm – 1047 m;
- studnie kanalizacyjne – 4 kpl;
- studzienki kanalizacyjne – 36 szt.;
- urządzenia zbiornikowo – tłoczne, PE, D=800mm – 29 szt.;
- przepompownia ścieków – 1 kpl.
- oraz
- przyłącza: PVC, ϕ 150mm: 293 m.

Szczegółowy opis przedmiotu zamówienia przedstawiony został w Części III niniejszej SIWZ.

Wszystkie materiały/urządzenia, które zostały określone w załącznikach i dokumentacjach do SIWZ za pomocą nazw producentów użyto w celu dostatecznie dokładnego opisanie elementów budowlanych.

W każdym przypadku dopuszcza się zastosowanie materiałów i technologii równoważnych.

UWAGA: dla wszystkich zadań biorących udział w projekcie, wykonanie przyłączy kanalizacyjnych nie jest realizowane w ramach niniejszego projektu. Również koszt ich wykonania nie jest wliczony w ogólne koszty realizacji przedsięwzięcia.

Zmieniono na

Podstawowe dane techniczne oczyszczalni:

Przepustowość dobową $Q_{\text{sr.d}} = 300 \text{ m}^3/\text{d}$ (I etap)

Ładunek dobowy $BZT_5 = 161 \text{ kg BZT}_5/\text{d}$ (I etap)

RLM = 2687

Skład odprowadzanych ścieków oczyszczonych odprowadzanych do odbiornika nie będzie przekraczać następujących wielkości:

BZT ₅	25 mgO ₂ /dm ³
ChZT	125 mg/dm ³
Zawiesina ogólna	35 mg/dm ³

Zaprojektowano oczyszczalnię ścieków mechaniczno – biologiczną, przepływową, pracującą na bazie osadu czynnego niskoobciążonego.

Podstawowe urządzenia dla I etapu:

- zestaw do mechanicznego oczyszczania ścieków z piaskownikiem; sito typu ślimakowego zespolone z przenośnikiem śrubowym piasku
- punkt zlewczy ze stacją zlewczą i zbiornikiem ścieków dowożonych $V_{uz} = 48 \text{ m}^3$ osadnik wstępny o pojemności 47 m^3 ;
- komora anoksyliczna o pojemności 105 m^3 z mieszadłem;
- komory napowietrzania (2 szt.) o łącznej pojemności użytkowej 231 m^3 ;
- osadnik wtórny, lejowy o pojemności użytkowej 73 m^3 ;
- pompownia ścieków oczyszczonych;
- komora tlenowej stabilizacji osadu o pojemności 100 m^3 ;
- komora pomiarowa przepływu ścieków z przepływomierzem elektromagnetycznym;
- budynek socjalno – techniczny w tym: pomieszczenie obsługi, pomieszczenie zaplecza, węzeł sanitarny, korytarz, warsztat, wydzielone pomieszczenia dmuchaw z agregatem prądotwórczym, wydzielone pomieszczenie prasy;
- urządzenie do odwadniania osadu – prasa taśmowa, $Q_{maxh} = 5 \text{ m}^3/\text{h}$;
- generator prądotwórczy;
- szafy sterownicze z układem automatycznego sterowania oraz aparatura kontrolno – pomiarowa;

Ścieki surowe na oczyszczalnię transportowane będą rurociągiem tłocznym o średnicy D260PE z pompowni sieciowej na zestaw do mechanicznego oczyszczania. Zaprojektowano również rurociąg ścieków sanitarnych z ZSO, które zostaną wprowadzone do zbiornika zlewnego i wraz ze ściekami dowożonymi kierowane będą na część mechaniczną. Po oddzieleniu zanieczyszczeń większych niż 5 mm i piasku, ścieki kierowane są do zbiorników technologicznych zaprojektowanej oczyszczalni.

W osadniku wstępnym oddzielane są zawiesiny łatwoopadające i rozpoczęte zostają procesy tlenowo – beztlenowe. W osadniku wstępnym rozpoczyna się proces odazotowania ścieków oraz proces przeróbki osadu.

Dalej ścieki surowe przepływają do zbiornika niedotlenionego (komory anoksylicznej), gdzie następuje proces denitryfikacji. Mieszają się tam ścieki z osadnika wstępnego (bogate w węgiel organiczny) ze ściekami i zawieszoną osadu czynnego podawanymi pompą recyrkulacyjną z ostatniej komory napowietrzania.

Mieszanie ścieków surowych z osadem czynnym następuje za pomocą mieszadła pionowego wolnoobrotowego i energii strumienia ścieków recyrkulowanych.

W procesie denitryfikacji związki azotu asymilują węgiel organiczny dostarczony ze ściekami surowymi, co umożliwia uwolnienie azotu w postaci gazowej, który następnie przechodzi do atmosfery. Równocześnie następuje proces utleniania związków organicznych.

Prawidłowy przebieg procesu uwarunkowany jest stworzeniem w komorze denitryfikacji warunków anoksylicznych (niskotlenowych).

Następny – biologiczny etap oczyszczania ścieków następuje w zbiornikach osadu czynnego, napowietrzanych powietrzem tłoczonym z dmuchaw, zainstalowanych w wydzielonym pomieszczeniu budynku obsługi.

W zbiornikach napowietrzanych następuje proces przyrostu masy osadu czynnego, z od. $2,5 \text{ kg s.m.o./m}^3$ do ok. $4,5 \text{ kg s.m.o./m}^3$, z równoczesnym rozkładem biologicznym organicznych substancji ścieków i redukcją BZT₅.

Po procesie napowietrzania ścieki przepływają do osadnika wtórnego, gdzie następuje proces oddzielania i sedimentacji osadu czynnego.

Pozbawione zawiesiny ścieki poprzez przelew powierzchniowy i komorę pomiarową przepływu odprowadzane będą kanałem grawitacyjnym do wylotu brzegowego na rzece Sancygniówki.

Osad z dna zbiornika (leja osadowego) recyrkulowany będzie pompą powietrzną do pierwszej komory napowietrzania oraz do komory anoksydacyjnej. W osadnikach wtórnych zainstalowana będzie dodatkowa pompa wspomagająca pracę pompy powietrznej.

W przypadku osadu wyflotowanego istnieje możliwość odprowadzenia go w sposób grawitacyjny do zbiornika zlewnego, czemu służy odpowiedni przelew w osadniku wtórnym.

Osad nadmierny odprowadzany będzie okresowo z osadnika wtórnego za pomocą drugiej pompy tlenowej do wydzielonej komory stabilizacji tlenowej. Do komory stabilizacji tlenowej doprowadzane będzie sprężone powietrze z głównego przewodu powietrznego.

Powyższa technologia przewiduje pełne mechaniczno – biologiczne oczyszczanie ścieków metodą osadu czynnego z tlenową stabilizacją osadu nadmiernego z jednoczesnym usuwaniem związków biogenych: azotu i fosforu.

Ustabilizowany i zhygienizowany osad będzie składowany w kontenerach na zadaszonym poletku i wywożony okresowo na najbliższe wysypisko odpadów stałych. Na wysypiskach osad może być wykorzystywany do rekultywacji skarp i zamykania kwater. Osady te również będą mogły być wykorzystywane zgodnie z art. 43 Ustawy z dnia 27 kwietnia 2001r. o odpadach w rolnictwie, po uprzednim zbadaniu ich oraz gruntów, na których mają zostać zastosowane.

Ze względów finansowych, w ramach niniejszego projektu, zostanie wybudowany I etap oczyszczalni ścieków o przepustowości $Q_{sr,d} = 300 \text{ m}^3/\text{d}$ oraz kanalizacji sanitarnej. Dla etapu docelowego – oczyszczalnia ścieków o przepustowości $Q_{sr,d} = 600 \text{ m}^3/\text{d}$, zostanie wybudowany drugi moduł oczyszczalni składający się ze zbiorników o takich samych parametrach, jak dla I etapu.

Poprzez łączenie poszczególnych modułów istnieje możliwość zwiększania wydajności jednostki podstawowej, albowiem każdy moduł stanowi oddzielny system.

Budowa wodociągu grupowego dla sołectwa Szczotkowice o łącznej długości 2308 m:

Zestawienie zaprojektowanej sieci wodociągowej:

Sieć wodociągowa PE $\phi 160\text{mm}$ $L = 1407,6 \text{ m}$

Sieć wodociągowa PE $\phi 110\text{mm}$ $L = 630,1 \text{ m}$

Sieć wodociągowa PE $\phi 90\text{mm}$ $L = 270,5 \text{ m}$

Projektowana sieć jest obiektem podziemnym, zlokalizowanym na działkach prywatnych i gminnych, a także w pasach drogowych dróg powiatowych i gminnych.

Wodociąg zasilany będzie z istniejącej sieci wodociągowej żeliwnej $\phi 300 \text{ w m}$. Działoszyce. Pobór wody do celów p.poż. zaprojektowano poprzez hydranty nadziemne $\phi 80\text{mm}$ PN10 z podwójnym zamknięciem (wydatek hydrantu $Q_p = 10 \text{ dm}^3/\text{s}$).

Kanalizacja sanitarna:

Budowa kanalizacji sanitarnej grawitacyjno – ciśnieniowej wraz z przepompowniami w miejscowościach Działoszyce, Dziekanowice, Chmielów, Niewiatrowice, Jakubowice, Pierocice i Szczotkowice :

Niewiatrowice:

- rury PE, PEHD $\phi 40\text{mm}$ – 411 m;
- rury PE, PEHD $\phi 50\text{mm}$ – 189 m;
- rury PE, PEHD $\phi 90\text{mm}$ – 1402 m;

- studnie kanalizacyjne ϕ 1200 mm – 2 szt.;
- urządzenia zbiornikowo – tłoczne PE, D=800mm – 12 szt.

Chmielów:

- rury PE, PEHD ϕ 40mm – 181 m;
- rury PE, PEHD ϕ 50mm – 480 m;
- rury PE, PEHD ϕ 90mm – 759 m;
- rury PE, PEHD ϕ 110mm – 626 m;
- rury PVC ϕ 160 – 245 m
- rury PVC ϕ 200mm – 467 m;
- studnie kanalizacyjne ϕ 1200 mm - 3 szt.;
- studzienki kanalizacyjne ϕ 400 – 54 szt.;
- urządzenia zbiornikowo – tłoczne PE, D=800mm, – 10 szt.;

Działoszyce:

- rury PVC ϕ 315mm – 471 m;
- rury PVC ϕ 200mm – 1276 m;
- rury PVC ϕ 160mm – 578 m;
- rury PE, PEHD ϕ 40mm – 1502 m;
- rury PE, PEHD ϕ 50mm – 1145 m;
- rury PE, PEHD ϕ 90mm – 384 m;
- rury PE, PEHD ϕ 160mm – 800 m;
- rury PE, PEHD ϕ 180mm – 73 m;
- rury PE, PEHD ϕ 110mm – 876 m;
- studnie kanalizacyjne ϕ 1200 – 12 szt.;
- studzienki kanalizacyjne ϕ 400 – 116 szt.;
- urządzenia zbiornikowo – tłoczne, PE, D=800mm – 94 szt.;

Dziekanowice

- rury PE, PEHD ϕ 40mm – 763 m;
- rury PE, PEHD ϕ 50mm – 261 m;
- rury PE, PEHD ϕ 90mm – 49 m;
- rury PE, PEHD ϕ 200mm – 744 m;
- rury PVC ϕ 250mm – 174 m;
- rury PVC ϕ 315mm – 273 m;
- rury PVC ϕ 200mm – 693 m;
- rury PVC ϕ 160mm – 300 m;
- studnie kanalizacyjne ϕ 1200 – 3 szt.;
- studzienki kanalizacyjne ϕ 400 – 66 szt.;
- urządzenia zbiornikowo – tłoczne, PE, D=800mm – 23 szt.;

Jakubowice

- rury PE, PEHD ϕ 40mm – 659 m;
- rury PE, PEHD ϕ 50mm – 311 m;
- rury PE, PEHD ϕ 140mm – 1742 m;
- rury PE, PEHD ϕ 160mm – 214 m;
- studnie kanalizacyjne ϕ 1200 – 4 szt
- urządzenia zbiornikowo – tłoczne, PE, D=800mm – 28 szt.;

Szczotkowice

- rury PVC ϕ 200mm – 673 m;
- rury PVC ϕ 160mm – 146 m;
- rury PE, PEHD ϕ 90mm – 1240 m;
- rury PE, PEHD ϕ 40mm – 12 m;
- studzienki kanalizacyjne ϕ 400 – 35 szt.;
- studnie kanalizacyjne ϕ 1200 – 1 szt.;

- urządzenia zbiornikowo – tłoczne, PE, D=800mm – 1 szt.;

Pierocice

- rury PE, PEHD ϕ 40mm – 931 m;
- rury PE, PEHD ϕ 50mm – 1107 m;
- rury PE, PEHD ϕ 90mm – 1672 m;
- rury PE, PEHD ϕ 63mm – 129 m;
- rury PVC ϕ 200mm – 1071 m;
- rury PVC ϕ 160mm – 218 m;
- studzienki kanalizacyjne ϕ 400 – 35 szt.;
- studnie kanalizacyjne ϕ 1200 – 5 szt.;
- urządzenia zbiornikowo – tłoczne, PE, D=800mm – 25 szt.;

Szczegółowy opis przedmiotu zamówienia przedstawiony został w Części III niniejszej SIWZ.

Wszystkie materiały/urządzenia, które zostały określone w załącznikach i dokumentacjach do SIWZ za pomocą nazw producentów użyto w celu dostatecznie dokładnego opisanie elementów budowlanych. W każdym przypadku dopuszcza się zastosowanie materiałów i technologii równoważnych.

UWAGA: dla wszystkich zadań biorących udział w projekcie, wykonanie przyłączy kanalizacyjnych nie jest realizowane w ramach niniejszego projektu. Również koszt ich wykonania nie jest wliczony w ogólne koszty realizacji przedsięwzięcia. Przy sporządzaniu kosztorysu ofertowego nie należy wyceniać przyłączy, które są ujęte w dokumentacji i przedmiarach robót.

Jest

19. Miejsce, termin i sposób złożenia oferty

19.1 Oferty należy dostarczyć na adres:

Związek Międzygminny „Nidzica” 28-500 Kazimierza Wielka ul. Zielona 12, Sekretariat
w nieprzekraczalnym terminie:

do dnia	27.07.2011	do godz.	10:00
---------	-------------------	----------	--------------

Zmieniono na:

19.1 Oferty należy dostarczyć na adres:

Związek Międzygminny „Nidzica” 28-500 Kazimierza Wielka ul. Zielona 12, Sekretariat
w nieprzekraczalnym terminie:

do dnia	09.09.2011	do godz.	10:00
---------	-------------------	----------	--------------

Jest

21. Miejsce i termin otwarcia ofert

Otwarcie ofert nastąpi w siedzibie Zamawiającego:

Związek Międzygminny „Nidzica” 28-500 Kazimierza Wielka ul. Zielona 12, sala konferencyjna 54, parter

W dniu	27.07.2011	o godz.	10:15
--------	-------------------	---------	--------------

Zmieniono na:

Otwarcie ofert nastąpi w siedzibie Zamawiającego:

Związek Międzygminny „Nidzica” 28-500 Kazimierza Wielka ul. Zielona 12, sala konferencyjna 54, parter

W dniu	09.09.2011r	o godz.	10:15
--------	--------------------	---------	--------------