

Projekt budowlany
sieci wodociągowej z przyłączami dla miejscowości
Świesielice etap II-gi , zadanie I-sze
gm. Ciepiałów

Inwestor: Gmina Ciepiałów
27 – 310 Ciepiałów
ul. Czachowskiego 1

Opracowanie:

- projektował:

- sprawdził:

Radom, grudzień 2009r

Zawartość opracowania

1. Część opisowa i uzgodnienia

- opis techniczny
- wypis z miejscowego planu zagospodarowania przestrzennego gm. Ciepiałów (wybrane fragmenty dla budowy wodociągu),
- postanowienie Wojewódzkiego konserwatora Zabytków w Warszawie, Delegatura w Radomiu,
- uzgodnienie z Wojewódzkim Zarządem Melioracji i Urządzeń Wodnych w Warszawie, Oddział w Zwoleniu,
- uzgodnienie z Państwowym Powiatowym Inspektorem Sanitarnym w Lipsku
- uzgodnienie z rzeczoznawcą do spraw p. pożarowych,
- uzgodnienie z Rejonowym Zakładem Energetycznym w Zwoleniu,
- uzgodnienie ZUD,
- uzgodnienia trasy sieci i przyłączy z właścicielami terenów.

2. Część rysunkowa

- | | |
|---|------------------|
| 2.1 Orientacja sieci | – rys. nr „0” |
| 2.2 Plany zagospodarowania sieci z przyłączami | – rys. nr 1 ÷ 25 |
| 2.3 Schematy węzłów montażowych na trasie sieci | – rys. nr 26- 28 |
| 2.4 Rozwinięcie przyłączy wody typ A, B i C | – rys. nr 29 |
| 2.5 Bloki oporowe na trasie sieci | – rys. nr 30 |

Opis techniczny

do projektu zagospodarowania sieci wodociągowej z przyłączami dla miejscowości Świesielice etap II-gi , zadanie I-sze gm. Ciepiałów

1. Dane ogólne

1.1 Podstawa opracowania :

- umowa z inwestorem
- wypis z miejscowego planu zagospodarowania przestrzennego gm. Ciepiałów w zakresie zasilania w wodę
- mapy do celów projektowych
- uzgodnienie trasy sieci z przyłączami z właścicielami terenów
- warunki zasilania w wodę wydane przez Urząd Gminy w Ciepiałowie,
- uzgodnienia.

2. Zamierzenia budowlane

Zamierzeniem budowlanym jest budowa sieci wodociągowej z przyłączami dla miejscowości Świesielice , gm. Ciepiałów

3. Zagospodarowanie sieci z przyłączami

Projektowana sieć wodociągowa z przyłączami zlokalizowana będzie w działkach prywatnych, pasach dróg gminnych oraz częściowo w pasie drogi powiatowej.

Przejścia pod drogami utwardzonymi wykonywane będą metodą bezwykopową przeciskiem lub przewiertem.

Przejścia pod drogami nieutwardzonymi wykonywane będą w wykopie, rurociągi ułożone w rurach ochronnych.

Przejścia pod rowem melioracyjnym w rurze osłonowej przewiertem lub przeciskiem. Przejście pod rzeką Itzanką przewiertem sterowanym rurą PE 110mm trójwarstwową typ TS prod. Wavin głęb. usytuowania wierzchu wodociągu pod dnem rzeki i rowu melioracyjnego 1,2m.

W terenie projektowanej sieci występują sieci energetyczne napowietrzne, kanalizacja telefoniczna, lokalne odcinki przyłączy energetycznych ziemnych, instalacji wody ze studni i instalacji kanalizacji sanitarnej odprowadzające ścieki z budynków do zbiorników bezodpływowych tych ścieków.

4. Zagospodarowanie terenu

4.1 Układ funkcjonalno – przestrzenny

Projektowane odcinki sieci wodociągowych wykonywane będą jako dalsza rozbudowa sieci wodociągowej zasilanej ze Stacji Uzdatniania Wody w Ciepiewie.

Włączenie projektowanej sieci do istniejącej sieci wodociągowej pvc 125mm.

Projektowana sieć będzie siecią rozgałęźną od sieci istniejącej i będzie siecią pierścieniowo-rozgałęźną.

Zadaniem wodociągu będzie dostawa wody pitnej do poszczególnych gospodarstw oraz zabezpieczenie przeciwpożarowe budynków.

Do celów przeciwpożarowych sieci wyposażone będą w hydranty dn 80 mm typu nadziemnego.

4.2 Podstawowe dane techniczne o wodociągu:

Długość sieci wodociągowej:

- ϕ 110 mm – L = 5568 m
- ϕ 160 mm - L = 7900 m
- ϕ 225 mm - L = 2328 m

Łączna długość sieci 15796 m

Ilość przyłączy do budynków n= 132 szt,

Długość przyłączy - 5493 m w tym PE40- 4923m,
PE50 – 570m

4.3 Dojazd do wodociągu

Dojazd do wodociągu dla celów przeciwpożarowych, konserwacji i jego eksploatacji odbywał się będzie istniejącymi drogami gminnymi, drogą powiatową , drogami prywatnymi.

4.4 Nawierzchnia terenu

Projektowany wodociąg z przyłączami usytuowany został w terenie nieutwardzonym. Przejścia wodociągu pod utwardzonymi drogami, zjazdami należy wykonać bezwykopowo w tulejach ochronnych metodą przewiertu lub przecisku bez naruszania istniejących nawierzchni. Przejścia dróg gminnych nieutwardzonych w tulejach ochronnych lecz w wykopie.

5. Charakterystyka ekologiczna inwestycji

Projektowany wodociąg nie będzie miał niekorzystnego wpływu na środowisko.

Projektowana sieć wodociągowa będzie odgałęzieniem od sieci istniejącej. Projektowana sieć zgodnie z RRM z dn. 21.08.2007 r – Dz. U. Nr 158 w nawiązaniu do Dz. U. Nr 257 poz. 2573 oraz z 2005r Nr 92, poz. 769 nie kwalifikuje się i nie wymaga sporządzenia raportu o oddziaływaniu na środowisko.

Opis techniczny

do projektu budowlanego sieci wodociągowej z przyłączami dla miejscowości Świesielice, etap II-gi, zad. I-sze , gm. Ciepiałów

1. Podstawa opracowania.

- 1.1 Umowa z inwestorem.
- 1.2 Wypis z miejscowego planu zagospodarowania przestrzennego w zakresie zasilania w wodę.
- 1.3 Mapy do celów projektowych.
- 1.4 Warunki zasilania w wodę wydane przez Urząd Gminy w Ciepiałowie.
- 1.5 Uzgodnienia.

2. Cel i zakres projektu.

Projektowany wodociąg dostarczał będzie wodę na cele bytowo – gospodarcze i przeciwpożarowe dla miejscowości Świesielice, gm. Ciepiałów.

Źródłem wody dla wodociągu będzie istniejące ujęcie wody ze stacją uzdatniania oraz zbiornikami terenowymi w Ciepiałowie.

3. Materiały do opracowania projektu.

- wypis z miejscowego planu zagospodarowania terenu dla gminy Ciepiałów, w zakresie terenu z projektowanym wodociągiem
- mapy geodezyjne do celów projektowych,
- uzgodnienia,
- zgody właścicieli działek na przejścia sieci i przyłączy w formie pisemnego oświadczenia,
- wizja lokalna w terenie,

- wytyczne techniczne, normy,

4.Zapotrzebowanie wody.

4.1 Zapotrzebowanie wody na cele bytowo- gospodarcze.

Projektowany wodociąg zaopatrywał będzie w wodę 131 posesji.

Zapotrzebowanie wody na cele bytowo – gospodarcze przy założonej średniej liczbie mieszkańców 4 osoby/posesję i uśrednionym zapotrzebowaniu wody 100 l/dobę i osobę wynosi:

$$Q \text{ śr.d} = 4 \times 0,10 \text{ m}^3/\text{os} \times 132 = 52,8 \text{ m}^3/\text{dobę}$$

$$N_d = 2,0, N_q = 3,0$$

$$Q_{\text{max.d.}} = N_d \times Q_{\text{śr.d.}} = 2,0 \times 52,8 = 105,6 \text{ m}^3/\text{dobę}$$

$$Q_{\text{max.h.}} = \frac{Q_{\text{max.d.}} \times N_h}{24} = \frac{105,6 \times 3,0}{24} = 13,2 \text{ m}^3/\text{h}$$

4.2 Zapotrzebowanie wody na cele p.pożarowe.

Projektowany wodociąg poza potrzebami bytowo- gospodarczymi dostarczał będzie wodę do celów p.pożarowych.

Na podstawie normy PN-B-02864, 1997r dla jednostki osadniczej do 5000 mieszkańców niezbędna wydajność wodociągu na cele p.pożarowe powinna wynosić;

$$Q_{\text{p.poż.}} = 10 \text{ l/s} = 36 \text{ m}^3/\text{h}$$

Niezbędne ciśnienie na hydrantach p.pożarowych $p = 0,2 \text{ MPa} = 20 \text{ m.sł.w.}$

5.Charakterystyka techniczna wodociągu.

Sieć projektuje się jako odgałęzienie od sieci istniejącej.

Rurociągi sieci z rur ciśnieniowych pcv ϕ 110, 160, 225 mm, PN 10.

Przejście pod rzeką Iłżanką na długości 30m przewiertem sterowanym rurą trójwarstwową PE 110mm typ TS prod. Wavin.

Przyłącza wodociągowe do posesji zaprojektowano z rur polietylenowych PEHD, PN 10 o średnicach ϕ 40mm , dwa przyłącza ϕ 50mm.

Przewody należy układać na głębokości $h = 1,6$ m do osi przewodu, za wyjątkiem sieci wodociągowej w pasie drogi powiatowej nr 1914 gdzie wodociąg należy sytuować na głębokości 2m poniżej terenu.

Włączenie przyłączy do sieci z opasek z zasuwami odcinającymi których wrzeczona należy wyprowadzić w rurach osłonowych na teren do skrzynek ulicznych.

Skrzynki żeliwne do zasuw i hydrantów zabezpieczyć przez wykonanie pod nimi wylewek z betonu B 20 0,35 x 0,35m i grubości 12cm.

Zaprojektowane trzy typy przyłączy:

- typ A – woda doprowadzana do budynku, wodomierz usytuowany na parterze lub w podpiwniczeniu budynku, przyłączy zakończone punktem czerpalnym.
- Typ B – przyłączy doprowadzone do budynku z włączeniem do istniejącej instalacji z odcięciem istniejącego zasilania ze studni,
- Typ C – studzienka wodomierzowa na terenie posesji i punkt czerpalny.

Studzienki wodomierzowe zaprojektowano dwupłaszczowe PEHD, $D = 800$ mm z pokrywą zamykaną, przejściami szczelnymi.

Opomiarowanie zużycia wody dla odbiorców wodomierzami skrzydełkowymi, $dn = 20$ mm, $Q_n = 2,5$ m³/h.

Przed i za każdym wodomierzem zawór odcinający, kulowy, gwintowy.

Za drugim zaworem odcinającym po stronie instalacji wewnętrznej zawór antyskażeniowy typ EA 251 Danfoss, $dn = 25$.

Przejścia sieci i przyłączy pod drogami, podjazdami utwardzonymi w rurach ochronnych, stalowych, zabezpieczonych antykorozyjnie.

Przejścia pod drogami utwardzonymi, podjazdami wykonać bezwykopowo metodą przewiertu lub przecisku.

Przejścia pod drogami nieutwardzonymi w rurach ochronnych stalowych izolowanych antykorozyjnie lub rurach PE PN 10 lecz przekopem.

Przy zbliżeniach sieci i przyłączy mniejszych niż 2m od istniejących szamb przewody zabezpieczyć rurą ochronną z PE lub PCV bez połączeń kielichowych.

Końce rur ochronnych minimum 2 m od obrysu szamb.

Uzbrojenie stanowić będą:

- hydranty przeciwpożarowe nadziemne dn = 80mm z zamknięciem tłoczkowym oraz odwodnieniem uruchamiającym się w momencie zamknięcia, rozmieszczenie hydrantów w terenie zabudowanym co około 150 m
- zasuwy wodociągowe żeliwne, kołnierzone do zabudowy doziemnej z miękkim klinem uszczelniającym usytuowane w punktach węzłowych sieci
- zasuwy odcinające z opaską na przyłączach.

Przy przyłączach grupowych ich włączenie do sieci z zasuwą odcinającą należy również wykonać zasuwy odcinające na poszczególnych odgałęzieniach do odbiorców z przyłącza grupowego.

Materiały stosowane w sieci z przyłączami.

- rury pcv, PN 10 łączone w kielichach na uszczelki, przejście rzeki rurą PE trójwarstwową typ TS,
- rury PEHD, PN 10 na przyłączach,
- zasuwy odcinające żeliwne, kołnierzone sieciowe do zabudowy ziemnej z miękkim klinem uszczelniającym,
- hydranty przeciwpożarowe dn – 80mm typu nadziemnego,
- zasuwy odcinające z opaskami na przyłączach,
- wodomierze skrzydełkowe, dn = 20mm, $Q_n = 2,5 \text{ m}^3/\text{h}$,
- zawory odcinające, kulowe, gwintowe przed i za wodomierzami,
- studzienki wodomierzowe z tworzyw sztucznych D = 800mm z przejściami szczelnymi,
- zawory antyskażeniowe, gwintowe np. Danfoss typ EA 252,

- kształtki żeliwne wodociągowe, pcv, PE.

Wszystkie materiały zastosowane powinny posiadać dopuszczenia do obrotu i atesty higieniczne do stosowania w sieciach wodociągowych.

6.Ciśnienie w sieci wodociągowej.

Minimalne ciśnienie w sieci powinno wynosić, $p = 0,2$ MPa.

7.Trasowanie sieci.

Wytyczenie trasy wodociągu należy wykonać z niniejszym projektem.

Należy zachować minimalne odległości osi rurociągów od:

- budynków niepodpiwniczonych – 3,0m
- budynków podpiwniczonych - 2,5m
- kabli energetycznych i telekomunikacyjnych – 1,0m
- słupów - 1,5m
- drzew - 2,0m

Dopuszcza się usytuowanie przewodu w odległości mniejszej od podanych pod warunkiem robót metodą przewiertów w rurze ochronnej.

8.Montaż przewodów wodociągowych.

Montaż przewodów wodociągowych należy wykonać zgodnie z „Instrukcją wykonania i odbioru zewnętrznych przewodów wodociągowych PCV.

Połączenia rur PCV wykonać przy pomocy kielichów i uszczelek gumowych. W celu uniemożliwienia wysunięcia bosego końca rury PCV z kielicha na wszystkich załamaniach, kolanach, łukach, trójkątach, zasuwach i hydrantach p.poż. zaprojektowano betonowe bloki oporowe wg. rys. szczegółowego.

Montaż uzbrojenia sieci wodociągowej wykonać przy pomocy kształtek żeliwnych kołnierзовych.

Zmontowane odcinki 200- 300m należy zasypać warstwą piasku grubości 30cm z wyjątkiem węzłów połączeniowych i uzbrojenia sieci.

Przygotowany w ten sposób odcinek rurociągu należy poddać próbie na ciśnienie 1 MPa.

Próbie ciśnieniową rurociągu wykonać zgodnie z PN –64/B- 10115.

Wynik próby jest pozytywny, jeżeli w przeciągu 30 min. nie zauważy się spadku ciśnienia powyżej 0,01 MPa na każde 100mb przewodu i nie ma przecieków na połączeniach rur i armatury

Ze względu na właściwości rur PCV należy unikać ich montowania w temperaturze poniżej 0°C.

Po nocnych przymrozkach należy poczekać aż temperatura podniesie się powyżej + 5°C.

9.Dezynfekcja i płukanie sieci.

Dezynfekcja i płukanie sieci wykonać wg wytycznych zawartych w Zbiorowej Instrukcji MGK z 1966r.

Rury należy płukać czystą wodą przy prędkości przepływu dostatecznej do wypłukania zanieczyszczeń mechanicznych i przy otwartych hydrantach na końcach wodociągu.

Po płukaniu należy przeprowadzić dezynfekcję rurociągu chlorkiem wapnia w ilości 100mg/l lub 3% roztworem podchlorynu sodu.

Po 24 –28 godzinnym odstaniu wody rurociąg płukać aż do czasu wypłynięcia z hydrantów wody pozbawionej zapachu chloru.

Po dokładnej dezynfekcji i płukaniu powinna być wykonana analiza bakteriologiczna wody w laboratorium stacji sanitarno – epidemiologicznej.

Tylko po stwierdzeniu na podstawie wyników badań całkowitego braku zanieczyszczeń wykonany przewód może być podłączony do czynnej sieci wodociągowej.

10.Oznakowanie sieci.

W celu ułatwienia i usprawnienia eksploatacji wszystkie łuki , odgałęzienia , bloki oporowe i uzbrojenie podziemne powinny być oznaczone tabliczkami orientacyjnymi zgodnie z normą

PN – 62/B-09700

„Tablice orientacyjne do oznaczenia na przewodach wodociągowych”

hydranty przeciwpożarowe oznakować poprzez malowanie farbą na kolor czerwony.

11. Roboty ziemne.

Wykopy pod budowę wodociągu przewidziano prowadzić mechanicznie przy użyciu koparki.

Wykopy przewidziano wykonać jako wąskoprzestrzenne o ścianach zabezpieczonych ażurowo i jako szerokoprzestrzenne.

Wykopy wąskoprzestrzenne wykonywane będą w pobliżu istniejących dróg, budynków, drzew i innego uzbrojenia terenu.

W miejscach skrzyżowań z istniejącym uzbrojeniem podziemnym oraz z napowietrznymi liniami energetycznymi wykopy prowadzić sposobem ręcznym. Wykopy prowadzone sposobem ręcznym o głębokości powyżej 1,0m zabezpieczyć przez odeskowanie. Odeskowanie wykonać zgodnie z normą BN –83/8836-02. Zasyпка rurociągu do wysokości 30cm nad wierzch rury- ręczna gruntem piaszczystym i dalej do wysokości 50cm gruntem rodzimym lecz bez korzeni i kamieni lekkim sprzętem mechanicznym. Powyżej 50cm przykrycia zasypkę można prowadzić przy użyciu lekkiego sprzętu mechanicznego.

Przy przejściach wodociągu pod drogami nieutwardzonymi wykonywanych w wykopie cały grunt należy wymienić na piasek zagęszczany warstwami.

Piasek w tym wykopie zagęszczać warstwami co 30 cm, zagęszczanie jak dla ruchu średniego.

W przypadku pojawienia się w wykopach wody, szczególnie podczas prac po okresach opadów przewiduje się wypompowanie wody przy użyciu przewoźnych pomp spalinowych.

Grunt w wykopach przyjęto kategorii : III i IV – 70%, I-II – 30%.

12. Kanalizacja indywidualna.

W związku ze zwiększonym zużyciem wody z chwilą wybudowania wodociągu, powstałe ścieki bytowo gospodarcze należy odprowadzać w sposób zorganizowany.

Do gromadzenia ścieków na okres przejściowy należy zastosować zbiorniki bezodpływowe szczelne o pojemności do 10m³.

Wywóz nieczystości przy pomocy taboru asenizacyjnego do oczyszczalni ścieków.

13 . Uwagi dla wykonawcy.

Wykonawca winien zachować szczególną ostrożność podczas prowadzenia prac ziemnych i montażowych w rejonie podziemnych i napowietrznych linii energetycznych.

Pracownicy wykonujący te prace powinni być przeszkoleni w zakresie przepisów BHP dotyczących pracy w rejonie linii energetycznych oraz w zakresie udzielania pierwszej pomocy w przypadku porażenia prądem.

Pracującą brygadę należy wyposażyć w odpowiedni sprzęt ratowniczy i zabezpieczający.

Prace prowadzić w taki sposób, aby nie uszkodzić linii energetycznej.

Miejsca robót ziemnych i montażowych przeprowadzonych w obrębie pasa drogowego i przejść należy zabezpieczyć przez ustawienie barier, kładek dla pieszych i oświetlenie w nocy światłami ostrzegawczymi oraz ustawienie odpowiednich znaków drogowych zgodnie z Kodeksem Drogowym.

Całość robót wykonać zgodnie z „Warunkami technicznymi wykonania i odbioru robót budowlano – montażowych, tom II – Instalacje sanitarne przemysłowe”.

14. Ochrona Konserwatora Zabytków.

Teren w części podlega ochronie Wojewódzkiego Konserwatora Zabytków co zaznaczono na planach sieci.

Zestawienie odcinków sieci wodociągowej dla wsi Świesielice

etap II-gi , zadanie I-sze

Odcinek sieci	Długość sieci [m]			Rury ochronne		
	225mm	160mm	110mm	324x 8	273x 6,6	219x 6
W1-HP1	150					
HP1-HP2	403			L=8,5m przecisk		
HP2-HP3	872			L=9m- przecisk L=10m- przecisk		
HP3-HP4	124					
HP4-HP5	122			L=11m- przecisk		
HP5-HP6	207			L=12m- przecisk		
HP6-HP7	224					
HP7-W4	218			L=3m- przecisk		
W4 - HP8			307+ 30m PE typ TS			10m- przecisk 6m-szt 2- przecisk 30m- przewiert sterowany
W4-W5	8			L=7m- przekop		
W5-HP9		224			PE250mm L=7m- przekop	
HP9-HP10		179			L=8m- przecisk	
HP10-W6		879			L=12m- przecisk, L= 7m przekop	
W6-W7			423			L=14m- przecisk

W7-HP35			181			
W7-W8			733			L=10m- przecisk
W8-W9		5				
W9-HP11		277				
HP11-HP13		214				
HP13-HP14		141				
HP14-W11		305			L=13m- przecisk	
W11-HP15		87				
HP15-HP16		200			L=13m- przecisk	
W11-HP17			226			
HP16-W12		190			L=10m- przekop	
W12-W25			50			
W5-W23		253			L=13m- przekop	
W23-HP18			37			L=5m- przekop
W23-HP19		317				
HP19-W13		43				
W13-W14		415				
W14-W15		647			L=6m- przekop	
W14-HP20			132			
W15-HP21			40			
W15-W16		383				
W16-HP22			219			L=4m- przekop
W16-W17		288			L=8 m- przekop	
W17-HP23			131			L=5m- przekop
W17-HP24		150			L=4m- przekop	
HP24-HP25		642			L=4m- przekop	
HP25-HP27		534			L=4m- przekop	
HP27-W19		499				
W19-HP28			145			

W19-HP29		187			L=11m- przecisk	
HP29-W20		320				
W20-HP30			167			
HP30-HP26			350			
W20-HP31		104			L=7 m- przecisk	
HP31-W10		335			L=6 m- przecisk	
W10-W8		82			L=7 m- przecisk	
W10-HP12			297			
W6-HP32			290			
HP32-HP33			749			L=4 m- przekop
HP33-W22			165			
W22-HP34			215			L=5 m- przekop
W22-W9			681			L=10m- przecisk
<u>Razem</u>	2328	7900	5568			

Łączna długość sieci; $L = 2328 + 7900 + 5568 = 15796$ m, w tym przewiert sterowany rurą PE 110 trójwarstwową typ TS Wavin, $L = 30$ m

Wykaz przyłączy wody dla sieci wodociągowej Świesielice,
etap II-gi. zadanie I-sze.

L.p.	Odcinek sieci	Nazwisko i imię	Długość przyłącza PE 40- 50mm [m]			Rury ochronne φ89 x 3,5 Uwagi
			A	B	C	
1	2	3	4	5	6	7
1	W1 – HP1	Fryszkiewicz Jerzy			3	
2		Lewandowski Lech			3	
	HP1-HP2		5m PE	40 dla	przebieg	przebieg istn.przył.–2szt do nowej sieci
3	HP2-HP3	Zając Teresa			17	
4		Sulima Witold		37		
5		Sowa Stanisław			59	
6	HP3-HP4	Matysiak Jan		18		
7		Przydatek Anna		42		L=12m-przecisk
8		Hajduk Bogumiła			17	
9		Gorczyca Kazimierz			29	L=12m-przecisk
10	HP4-HP5	Matysiak Wiesław			9	
11		Matysiak Wiesław			13	L=12m-przecisk
12		Gorczyca Jan	33			L=12m-przecisk
13		Łojek Andrzej		30		L=12m-przecisk
14		Burek Cezary			34	
15	HP5-HP6	Kusio Cezary	27			
16		Rybak Barbara	14			
17	HP6-HP7	Kornak Elżbieta	39			
18		Kuśmierski Marian		15		
19	HP7-W4	Kornak Sławomir		13		
20		Wdowiak Joanna		16		
21	W4 – HP9	Jaskulska Barbara		4		
22		Lasek Agnieszka		11		
23	HP9-HP10	Pawlik Mirosław		30		
24		Nizińska Aneta	10			
25		Mężyk Aniela		25		
26	HP10-W6	Kropidłowski Henryk	4			

27		Bojski Marek			3	
28	W7-HP35	Sajnóg Agata		38		
29		Sumigowski Dariusz		14		
30	W7-W8	Kwaśnik Bogusław			20	L=13m-przecisk
31	W9-HP11	Rusin Eugeniusz	255 PE50			L=13m-przecisk
32		Fałek Sławomir			5	
33		Ciecieląg Marcin		315 PE50		L=13m-przecisk
34	HP11-HP13	Fałek Sławomir		12		
35		Brożyna Urszula			28	L=13m-przecisk
36		Majewska Anna		39		
37		Dudek Jadwiga	21			
38		Wrochna Maria		38		L=13m-przecisk
39	HP13-HP14	Mordak Zbigniew	54			L=13m-przecisk
40		Maj Sławomir	18			
41	HP14-W11	Stępień Janusz		32		
42		Dudek Jadwiga			3	
43	W11-HP15	Wabik Hanna			11	
44	HP15-HP16	Górniak Bronisław	51			
45		Kosior Andrzej	8			
46	HP16-W12	Cholewińska Grażyna	40			
47		Suwała Leokadia		22		
48		Piątek Jan			32	
49	W12- W23	Małek Dariusz			20	
50		Lasota Czesław	29			L=10m-przekop
51		Lasek Jerzy			19	
52	W11-HP17	Szczepanowski Zdzisław			153	
53	W23-HP18	Hamerski Janusz	30			
54		Hamerska Iwona			15	
55	W23-HP19	Hyściński Piotr		34		
56		Fałek Helena	52			
57		Ciepielowski Zbigniew			64	
58		Mężyk Jacek		29		
59		Górnińska Małgorzata		48		
60		Sobala Grzegorz			43	
61	HP19-W13	Mirowski Marian		68		
62	W13-W14	Kropidłowski Henryk			13	
63	W14-HP20	Kustra Krystyna		31		

64		Kosiór Halina			34	
65	W14-W15	Cyba Zofia			6	
66		Kosiór Krzysztof		6		
67		Ciepielowski Albert			19	
68		Kosiór Sylwester	21			
69	W15-HP21	Ciepielowski Albert		37		
70		Szewczyk Bogumiła	37			
71	W15-W16	Głocki Piotr		72		
72		Sowa Marzena		38		
73		Kowalczyk Stanisław			4	
74	W16-HP22	Maciąg Zbigniew	41			
75		Piwoński Grzegorz	46			
76		Sulima Paweł		19		
77		Kustra Barbara		21		
78	W16-W17	Sobania Andrzej	68			
79		Wierzbicki Jacek			62	
80	W17-HP23	Sulima Leszek		42		
81		Michalec Halina	6			
82	W17-HP24	Fałek Henryk		63		
83	HP24-HP25	Szewczyk Tadeusz			11	
84		Bojski Marek		18		
85		Kordula Krzysztof		69		
86	HP25-HP27	Szatyn-Kasińska Agnieszka			56	
87		Koziel Marian	146			
88		Ngujenha Katarzyna			35	L = 4m - przekop
89	HP27-W19	Zawisza Katarzyna		65		
90		Zyzek Helena			23	
91		Kowalski Marian		90		
92		Kędziński Mirosław		36		
93		Czerwiński Zbigniew			85	
94		Kordula Jan	94			L = 5m - przekop
95	W19-HP28	Pierzchała Waldemar	66			
96	W19-HP29	Krawczyk Zygmunt	40			L=10m - przecisk
97		Kordula Marian			36	
98		Kordula Jan			36	
99	HP29-W20	Chyła Zbigniew			15	L=11m - przecisk
100	W20-HP30	Chyła Zbigniew	108			L = 6m - przekop
101		Chyła Janusz			7	
102	HP30-HP26	Kosior Marek	82			L = 6m - przekop
103		Łojek Bronisław			4	
104		Skrzek Ryszard		28		

105		Chyła Zbigniew			13	L = 6m - przekop
106		Gajek Henryka	11			
107		Dors Marianna			68	
108		Gregorczyk Krzysztof		86		
109	W10-HP12	Drag Mariola	52			
110		Głogowska Halina			23	
111		Malec Zdzisław		28		
112		Górmińska Małgorzata			28	
113	W6-HP32	Moryc Michał	74			
114		Drag Stanisław		19		
115	HP32-HP33	Wdowiak Dariusz		56		
116		Czajkowski Rafał			14	L = 6m - przekop
117		Skrzek Mirosław	90			
118		Wdowiak Małgorzata			8	
119		Wojciechowska Dorota			188	
120		Bojski Zbigniew		15		
121		Karasiński Jan	160			L = 6m - przekop
122	HP33-W22	Gozdur Aleksandra	5			
123		Grzeszczyk Andrzej		207		L = 7m - przekop
124		Rusin Władysław	6			
125	W22-HP34	Fałek Paweł	31			
126		Wrzochal Elżbieta		40		
127	W22-W9	Gregorczyk Marek			38	
128		Kwaśnik Bogusław			80	L = 5m - przekop
129	W4-HP8	Dąbrowski Adam			40	
130		Szostak Teresa			9	
131		Fałek Piotr			30	
132	HP7 – W4	Chrost Paweł			18	
	Razem		1874	2016	1603	

Ogółem długość przyłączy : 1874 + 2016 + 1603 = 5493 m.

Długość przyłączy PE40 – 4923 m

PE50 – 570m

Ilość przyłączy:

- typ A - 36 szt (punkt czerpalny w budynku)
- typ B - 45 szt (włączenie w istniejącą instalację wody w budynku po odcięciu hydroforu)
- typ C - 51 szt (studzienka wodomierzowa)

