

FUNAM Sp. z o.o.
ul. Mokronoska 2, 52-407 Wrocław
tel./fax (071) 364-37-57
364-37-44
364-37-21
364-38-15
e-mail: funam@arka.mt.pl
NIP 899-01-08-691

uzdatnianie wody



OPERAT WODNOPRAWNY

STACJA UZDATNIANIA WODY I UJĘCIE WODY

Smolarnia, gm. Strzeleczy

37/3, obręb Racławiczki

Związek Gmin "AQUA SILESIA"

ul. Mickiewicza 18, 47-344 Walce

FUNAM Sp. z o.o.

Wrzesień 2000

Obiekt:

Inwestycja:

Adres:

Działka ewid.:

Inwestor:

Jednostka projektowa:

Data:

Projektant	mgr inż. Lucyna Majek 100/93/UW 643/94/UW	
Kier. Pracowni	inż. Henryk Sobociński 341/76/Wwm	
Dyrektor	dr inż. Bartłomiej Stasiaczek	WICEPRZESZ ZARZĄDU DYREKTOR TECHNICZNY dr inż. Bartłomiej Stasiaczek

Spis treści

I	Wstęp	4
2	Gospodarka wodna	6
1.1	Investor i użytkownik.	4
1.2	Przedmiot i cel inwestycji.	4
1.3	Przedmiot i cel opracowania.	4
1.4	Wykorzystane materiały.	5
1.5	Zakres opracowania.	5
2.1	Lokalizacja i stan formalno-prawny terenu	6
2.2	Stan formalno-prawny w zakresie gospodarki wodnej	6
2.3	Ujęcie wody	6
2.3.1	Ogólna charakterystyka źródła wody	6
2.3.2	Dane techniczne studni:	9
2.3.3	Obudowy studni	11
2.3.4	Uzbrojenie studni	11
2.4	Wpływ ujęcia na tereny sąsiednie.....	12
2.5	Ogrodzenie ujęcia.....	12
2.6	Ogrodzenie terenu Stacji Uzdatniania Wody	12
2.7	Jakość wody surowej.	13
2.8	Bilans wody - podstawa wymiarowania stacji.....	14
2.9	Projektowany układ technologiczny SUW.....	15
2.10	Opis pracy stacji.....	19
2.11	Pomiar ilości wody i ciśnienia	20
3	Gospodarka ściekowa i osadowa	21
3.1	Odprowadzenie ścieków z obiektów stacji uzdatniania wody	21
3.2	Ścieki z chlorowni i pomieszczenia dozowania węglańu sodowego	21
3.3	Ścieki sanitarne.....	21
3.4	Ścieki technologiczne	22
3.4.1	Obliczenie cyklu pracy filtrów	22
3.4.2	Odstojnik popłuczyn	23
3.4.2.1	Obliczenie pojemności ściekowej odstojnika	23

3.4.2.2	Wymiary odstojujnika	23
3.4.3	Obliczenie stężeń zawiesziny w wodzie nadosadowej	24
3.4.4	Usuwanie osadów ze zbiornika reakcji i odstojujnika popluczyn	25
3.5	Zbiorniki bezodpływowe	26
3.6	Kanalizacja zewnętrzna	27
4	Strefa ochronna ujęcia	28
4.1	Pochodzenie zanieczyszczeń i ich ewentualny wpływ na ujęcie	28
4.2	Przyjęty schemat hydrogeologiczny do projektu stref	28
4.3	Określenie zasięgu stref ochronnych	29
4.3.1	Strefa ochrony bezpośredniej	29
4.3.2	Strefa ochrony pośredniej	29
4.3.2.1	Strefa ochrony pośredniej wewnętrzna	29
4.3.2.2	Strefa ochrony pośredniej zewnętrzna	29
4.3.3	Zakazy i nakazy obowiązujące w strefach	30
4.3.3.1	Strefa ochrony bezpośredniej	30
4.3.3.2	Strefa ochrony pośredniej	30
5	Sprawy formalno-prawne	31
6	Wykaz stron zainteresowanych	31

Spis załączników

1. Załącznik nr 1 Decyzja Nr GKM-7356-II/30/2000o warunkach zabudowy i zagospodarowania terenu z dnia 2000.06.26 r wydana przez Wójta Gminy w Strzelcach
1. Załącznik nr 2 Decyzja zatwierdzająca zasoby wody OŚ II-7520-6/9/95 oraz określającą projektowane granice stref.
2. Załącznik nr 3 Wypis z rejestru gruntów
3. Załącznik nr 4 Mapa ewidencji gruntów teren SUW
4. Załącznik nr 5 Postanowienie PISANEPID w Krapkowicach pismo SE/SNZ/1342/2000
5. Załącznik nr 6 Analizy fizyko-chemiczne wody surowej oraz badania technologiczne
6. Załącznik nr 7 Orientacja w skali
7. Załącznik nr 8 Profil geologiczny studni S-1
8. Załącznik nr 9 Profil geologiczny studni S-2
9. Załącznik nr 10 Profil geologiczny studni S-3
10. Załącznik nr 11 Projekt ogrodzenia i zagospodarowania terenu ujęcia wody Nr 1
11. Załącznik nr 12 Projekt ogrodzenia i zagospodarowania terenu ujęcia wody Nr 2
12. Załącznik nr 13 Projekt ogrodzenia i zagospodarowania terenu ujęcia wody Nr 3
13. Załącznik nr 11 Projekt obudowy i uzbrojenia studni
14. Załącznik nr 12 Mapa powierzchni piezometrycznej trzeciorzędowego poziomu wodonośnego
15. Załącznik nr 13 Przekrój hydrogeologiczny przez ujęcie w Smolarni
16. Załącznik nr 14 Mapa topograficzna z zaznaczonym zewnętrznym terenem ochrony pośredniej
17. Załącznik nr 15 Plan zagospodarowania terenu
18. Załącznik nr 16 Schemat technologiczny SUW
19. Załącznik nr 17 Budynek technologiczny – rzut przyziemia
20. Załącznik nr 18 Budynek technologiczny – instalacje wod.-kan.
21. Załącznik nr 19 Odsłojnik popłuczyn
22. Załącznik nr 20 Neutralizator
23. Załącznik nr 21 Szambo-zbiornik ścieków sanitarnych
24. Załącznik nr 22 Dokumentacja hydrogeologiczna ujęcia wód podziemnych z utworów trzeciorzędowych i czwartorzędowych wodociągu grupowego „Nowy Bud-Smolarnia” w miejscowości Smolarnia

I egz.

OPERAT WODNO-PRAWNY

na pobór wody podziemnej, ustanowienie stref ochronnych dla ujęcia
oraz wykonanie urządzeń SUW w Smolarni gmina Strzelce

1 Wstęp

1.1 Inwestor i użytkownik.

Inwestor Bezpośredni - Związek Gmin „Aqua Silesia”, ul. Mickiewicza 18, 47-344 Walce;
Biuro Związku, ul Rynek 4, 34-364 Strzelce.

Użytkownik - j.w.

1.2 Przedmiot i cel inwestycji.

Przedmiotem inwestycji jest wykonanie Stacji Uzdabtiania Wody o wydajności 200 m³/h wraz z pompownią sieciową o wydajności 320 m³/h.

Projektowana stacja stanowić będzie podstawowe źródło wody dla 20 miejscowości wodociągu na terenie gminy Biała oraz Strzelce oraz awaryjne zabezpieczenie dostaw wody dla układu Nowy Bud.

Zadaniem stacji uzdatniania wody jest przygotowanie oraz podanie wody odbiorcom o jakości odpowiadającej Rozporządzeniu Ministra Zdrowia i Opieki Zdrowotnej z dnia 4 maja 1990 r.

1.3 Przedmiot i cel opracowania.

Przedmiotem opracowania jest operat wodno-prawny obejmujący swym zakresem:

- Pobór wody z trzech studni głębinowych,
- Uzdabtianie wody,
- Oczyszczanie, gromadzenie i unieszkodliwianie wszystkich rodzajów ścieków powstających w procesie technologicznym SUW oraz przy zatrudnieniu pracowników.
- określenie granic stref ochrony sanitarniej ujęcia wody.

Celem opracowania jest określenie podstaw techniczno-prawnych do udzielenia użytkownikowi Związkowi Gmin AQUA SILESIA, pozwolenia na pobór wody podziemnej, ustanowienie stref ochrony sanitarniej ujęcia wody oraz pozwolenia na wykonanie urządzeń SUW.

Dokumentacja ta zawiera analizę danych technicznych niezbędnych do uzyskania pozwolenia wodno prawnego.

1.4 Wykorzystane materiały

Przy opracowywaniu operatu zostały wykorzystane następujące materiały:

- [1] Decyzja Nr GKM-7356-II/30/2000o warunkach zabudowy i zagospodarowania terenu z dnia 2000.06.26 r wydana przez Wójta Gminy w Strzelcach.

- [2] Umowa Nr 05/2000 z dnia 22.03. 2000r.

- [3] Ustalenia z użytkownikiem- założenia techniczne

- [4] Dokumentacja hydrogeologiczna Ujęcia wód podziemnych z utworów trzeciorzędowych i czwartorzędowych wodociągu grupowego Nowy Bud – Smolarnia” opracowana przez „AQUATOR” Sp. z o.o., ul. Morelowskiego 7, Wrocław, grudzień 1994 r.

- [5] Projekt techniczny- „Studnie Nr1,2,3 –obudowy- uzbrojenie i zagospodarowanie” opracowany przez Zakład Usług Technicznych PROJWOD -SERVICE inż. Zbigniew Wydrych, Opole 1995r.

- [6] Materiały i informacje uzyskane podczas wizji lokalnej

- [7] Literatura i normy.

1.5 Zakres opracowania

Niniejszy operat wodno-prawny obejmuje:

- stan formalno-prawny terenu SUW i ujęcia,
- ogólną charakterystykę źródła wody,
- charakterystykę techniczną ujęcia
- określenie zapotrzebowania wody,
- ogólną charakterystykę uzdatniania wody,
- charakterystykę techniczną SUW,
- charakterystykę ścieków i sposób ich odprowadzenia z SUW,
- wykaz stron zainteresowanych,
- zakres wnioskowanych uprawnień użytkownika.

2 Gospodarka wodna

2.1 Lokalizacja i stan formalno-prawny terenu

Stacja uzdatniania wody zlokalizowana została w miejscowości Smolarnia gm. Strzelcecki pow. Krapkowice woj. opolskie na działce 37/3, położonej przy drodze gruntowej Smolarnia – Dziedzice, w odległości ok. 100 m na południe od posesji nr 2 na terenie osiedla Serwitut.

Projektowana SUW bazować będzie na istniejącym ujęciu wód podziemnych w postaci trzech studni głębinowych.

Wykonane otwory studienne znajdują się na obszarze leśnym (Lasy Niemodlińskie) oddalonym od wsi Smolarnia – Serwitut o ok. 1,5 km w kierunku NE, przy drodze leśnej prowadzącej ze wsi Kopalin w kierunku szosy Biała – Prószków.

Studnie ujęciowe znajdują się odpowiednio:

- studnia Nr 1 na działce 46/3
- studnia Nr 2 na działce 186/2
- studnia Nr 3 na działce 172/3

Pod względem geograficznym teren położony jest w obszarze Równiny Niemodlińskiej będącej częścią Niziny Śląskiej.

Właścicielem terenu przeznaczonego pod SUW i ujęcia jest Związek Gmin „Agua Silesia”.

2.2 Stan formalno-prawny w zakresie gospodarki wodnej

Zatwierdzone zasoby eksploatacyjne studni ujęciowych w kategorii „B”:

- a. Decyzja zatwierdzająca zasoby wody OŚ II-7520-6/9/95 oraz określająca projektowane granice stref ochronnych ujęcia

2.3 Ujęcie wody

Ujęcie wody – trzy studnie głębinowe odwiercono w roku 1994. Zagospodarowanie terenu wokół studni oraz obudowy wraz z niezbędną armaturą wykonano w roku 1995.

2.3.1 Ogólna charakterystyka źródła wody

W budowie geologicznej terenu studni biorą udział utwory czwartorzędowe i trzeciorzędowe.

Utwory czwartorzędowe wykształcone w postaci piasków średnio- i różnoziarnistych. W otworze Nr2 od gł. 11,5 m do spągu czwartorzędu (do gł. 29 m) występuje glina piaszczysta i glina żałona. Utwory te osiagają miąższość 29 m (otwór Nr 2) ÷ 84 m (otwór Nr1).

Utwory trzeciorzędowe zalegają pod czwartorzędem i nie zostały przewiercone do głębokości 119,5 m. Utwory te wykształcone są jako piaski o różnicowanym uziarnieniu oraz ilły o różnym stopniu zwięzłości.

Poniżej przedstawiono szczegółowe profile litologiczne odwierconych otworów:

Studnia Nr1

0,00 - 2,00	piasek drobny, pylasty jasno żółty
2,00 - 6,30	piasek średni i różnoziarnisty, żółty ze żwirkiem
6,30 - 7,50	piasek drobny, pylasty, jasno żółty
7,50 - 9,50	głina szara z otoczkami skał krystal.
9,50 - 12,00	il pylasty, smugowany szary
12,0 - 23,00	piasek drobny pylasty, jasno szary,
23,00 - 30,00	piasek drobny szary lekko zailony
36,00 - 35,00	piasek drobny, szary pylasty
35,00 - 45,00	piasek różnoziarnisty, jasno szary
45,00 - 49,00	piasek gruboziarnisty, jasno szary ze żwirkiem
49,00 - 53,00	żwir gruby z piaskiem szarym
53,00 - 63,00	żwir + piasek gruboziarnisty, brunatno szary
63,00 - 78,00	piasek gruby szary z pojedynczymi ziarnami żwirku
78,00 - 84,00	piasek gruboziarnisty, jasno szary
84,00 - 98,00	il pylasty oliwkowo szary
98,00 - 104,0	piasek gruboziarnisty jasno szary
104,0 - 107,3	piasek różnoziarnisty, jasno szary z pojedynczymi ziarnami żwiru
107,3 - 109,0	il zielono szary i żółtoszary, plastyczny
109,0 - 110,0	il szary z wkładkami węgla brunatnego
110,0 - 119,5	il zielono szary, plastyczny

Studnia Nr2

0,00 - 1,00	piasek różnoziarnisty, żółty
1,00 - 8,00	piasek pylasty, żółty

głina pylasta, szara	- 8,00 – 10,00
piasek drobny pylasty.	- 10,00 – 11,50
głina szara piaszczysta	- 11,50 – 16,50
głina żyłona,	- 16,50 – 24,00
piasek drobny szary lekko żyłony	- 23,00 – 30,00
głina	- 24,00 – 26,00
głina łyłasta szara	- 26,00 – 29,00
łł żyłaty psły	- 20,00 – 32,00
łł żyłaty	- 32,00 – 38,00
piasek średniożyłany szary	- 38,00 – 55,00
łł piaszczysty (mulek)	- 55,00 – 59,00
piasek drobny	- 59,00 – 68,00
łł żyłaty	- 68,00 – 72,00
łł piaszczysty z przeżyłanamy żyłkowan	- 72,00 – 84,50

Studia Nr3

piasek gruby ze żyłkiem, c. żółty	- 0,00 - 2,00
żył z piaszkiem, szary	- 2,00 - 3,00
głina żyłowa żółtoszara	- 3,00 – 5,00
piasek drobny pylasty, jasno szary	- 5,00 – 7,00
piasek różnożyłany	- 7,00 – 9,00
piasek gruby ze żyłkiem, żółty,	- 9,00 – 13,50
piasek różnożyłany ze żyłkiem, żółty	- 13,50 – 16,00
łł pylasty ółkowy	- 16,00 – 35,00
piasek średni popielaty	- 35,00 – 42,50
łł szaro żyłony	- 42,50 – 45,00

–	45,00 – 50,80	il oliwkowy
–	50,80 – 58,00	piasek średni ciemnopopielaty
–	58,00 – 65,00	il oliwkowozielony
–	65,00 – 71,00	il oliwkowordzawy
–	71,00 – 73,80	piasek średni ciemnoszary
–	73,8 – 85,00	il

W utworach czwartorzędowych występują dwie warstwy wodonośne, tworzą je piaski grubo- i różnoziarniste:

- Górna o miąższości do 10m pt licząc od powierzchni terenu. Zwierciało wody występuje na głębokości 4÷6 m i ma charakter swobodny.

- Dolna ma miąższość od 30 m do 72 m. Występujące w niej wody naporowe stabilizują się na głębokościach 16÷19 m poniżej powierzchni terenu.

W utworach trzeciorzędowych występują trzy warstwy wodonośne, tworzą je głównie piaski drobno- i średnioziarniste:

- I – występuje na głębokości 38÷55 m. Zwierciało wody ma charakter napięty, nawiercone na głębokości 38 m stabilizuje się na 15÷20 ppt.

- II – występuje na głębokości 58÷68 m. Zwierciało wody ma charakter napięty, nawiercone na głębokości 59 m stabilizuje się na 18÷20 ppt.

- III – występuje na głębokości 98÷109,3 m. Zwierciało wody ma charakter napięty, nawiercone na głębokości 98 m stabilizuje się na 18ppt.

2.3.2 Dane techniczne studni:

Parametry studni	Studnia Nr 1	Studnia Nr 2	Studnia Nr 3
Głębokość studni [m.]	113,0	74,0	79,8
Rura podfiltrowa	φ 9 ⁵ / ₈ ” l=6,0 m 107,0÷113,0 m	φ 9 ⁵ / ₈ ” l=6,0 m 68,0÷74,0 m	φ 9 ⁵ / ₈ ” l=6,0 m 73,8÷79,8 m
Filtr stalowy	perforowany owinięty drukiem i siatką filtracyjną φ 9 ⁵ / ₈ ” l=9,0	z siatką filtracyjną φ 9 ⁵ / ₈ ” l=9,0	z siatką filtracyjną φ 9 ⁵ / ₈ ” l=2,8 71,0÷73,8 m

[illegible]

2.3.3 Obudowy studni

Obudowy studni zaprojektowano i wykonano z kręgów żelbetowych $\phi 2,5\text{m} \times 1,0\text{m}$ posadowionych na płycie fundamentowej $\phi 3,2\text{m}$. Przykrycie obudowy stanowi płyta stropowa żelbetowa grubości 10 cm z otworem montażowym $72 \times 72\text{ cm}$, szczelnym wazem i kominkiem wentylacyjnym.

2.3.4 Uzbrojenie studni

Studnie uzbrojono w pompy głębinowe. W obudowach studni na rurociągach tłocznych pomp głębinowych zainstalowano niezbędną armaturę w postaci:

- wodomierza kolanowego MK-150 – studnia Nr1 oraz MK-100 – studnie nr 2 i 3
- zaworu zwrótnego,
- zaworu odcinającego HAWLE
- odpowietrznika HAWLE,
- manometru i kurka do poboru wody,

W głowicach dodatkowo przewidziano otwór do odpowietrzania studni, wykorzystywany również do pomiaru depresji oraz otwór dla kabli zasilających i sterowniczych.

Pompy obecnie zostały zdeponowane w magazynie w trakcie realizacji inwestycji zostaną ponownie zapuszczone do studni.

Dobrano następujące pompy głębinowe:

Nr studni	Wydajność m^3/h	Rzędna zawieszenia pompy m	Głębokość zawieszenia pompy m pt	Typ pompy Producent	Moc kW
Nr1	95	163,0	25,3	GC 4.03 + SGMe 18	26
Nr 2	50	157,0	33,6	GC 5.04+SGMF 18	15
Nr 3	55	157,0	37,7	GC 5.04+SGMF 18	15

Parametrem sterującym pracą pomp głębinowych jest:

- a) Poziom wody w zbiorniku reakcji
- b) Poziom zabezpieczenia pomp głębinowych przed suchobiegiem.

Układ sterowniczy zapewnia:

- a. W przypadku wystąpienia awarii jednej z pomp głębinowych system sterowania pracą stacji powinien zapewnić możliwość automatycznego przejęcia pracy przez kolejne pompy.
- b. Zabezpieczenie pomp przed suchobiegiem
- c. Przekazywanie danych o poziomie lustra wody w studni do dyspozytorni SUW
- d. Możliwość włączania i wyłączania pomp głębinowych z dyspozytorni,
- e. Pomiar ilości pobieranej wody i jego rejestrację,
- f. Gniazdo telefoniczne do porozumiewania się z dyspozytorem wodociągu za pomocą telefonu przenośnego.

2.4 Wpływ ujęcia na tereny sąsiednie

Eksploatacja ujęcia nie wpłynie ujemnie na tereny sąsiednie.

2.5 Ogrodzenie ujęcia

Każda studnia ogrodzona została w granicach strefy ochrony bezpośredniej ujęcia ($R=10$ m wokół studni). Ogrodzenie składa się z cokołu o wymiarach 20×80 cm, słupków z rur stalowych $\phi 50$, siatki stalowej powlekanej PVC o oczkach 5×5 cm o wysokości $1,5$ m. W ogrodzeniu znajduje się brama wjazdowa dwuskrzydłowa o szerokości $4,0$ m zamykana na kłódkę.

Wymiary ogrodzenia wokół poszczególnych studni wynoszą 20×20 m.

W załącznikach na planie sytuacyjno wysokościowych przedstawiono projektowane i wykonane ogrodzenia studni.

2.6 Ogrodzenie terenu Stacji Uzdatniania Wody

Przewidziano na trzech bokach działki ogrodzenie z siatki z drutu ocynkowanego o wysokości $1,75$ m, na słupkach pośrednich. Długość ogrodzenia $326,0$ m

Ogrodzenie od strony drogi dojazdowej (frontowej), mурowane z wypełnieniem przęsła metalowym, ażurowym wykonanym z profili zamkniętych. Długość ogrodzenia wynosi $97,0$ m. w tym

- brama wjazdowa dwuskrzydłowa szerokości $6,00$ m i wysokości $1,75$ m.
- Furtka ogrodzeniowa o szerokości $1,0$ m i wysokości $1,75$ m, zamykana na zamek zwykły,
- brama wejściowa dwuskrzydłowa o szerokości $3,0$ m.

Łączna długość ogrodzenia 423 m. Teren objęty ogrodzeniem $\sim 1,1$ ha stanowić będzie strefę ochrony bezpośredniej SUW.

2.7 Jakość wody surowej.

Oceny jakości wody surowej dokonano na podstawie analizy wody dostarczonych przez Inwestora oraz badań przeprowadzonych przez Wojewódzką Stację Sanitaro-Epidemiologiczną we Wrocławiu oraz Laboratorium Badań Geologicznych i Mechaniki Gruntów „PROXIMA” we Wrocławiu

Stwierdzono, że ujmowana woda jest miękka i ma odczyn pH lekko kwaśny.

Ze względu na odczyn pH oraz stosunkowo niską zasadowość ogólną zaliczana jest do wód silnie agresywnych. Woda surowa ujmowana ze studni jest klarowna.

Poniżej w tabeli przedstawiono skład wody ujmowanej z poszczególnych studni:

Lp	Oznaczenie	S-1			S-2			S-3			Wartość średnia
1	2	3	4	5	6	7	8				
	Miętność mg/l	1	0	14	0	0	~4,0				
	Barwa mg/l	8	30	10	10	10	14,28				
1	Odczyn wody pH	6,7	6,8	6,0	6,3	6,10					
2	Twardość ogólna mval/l	1,07	1,0	0,78	0,61	0,71	0,86				
3	Zasadowość mval/l	1,0	1,0	0,60	0,50	0,70	0,79				
4	Amoniak, mg/l	0,10	0,28	0,02	0,08	0,04	0,11				
5	Utlenialność, mg/l	3,40	9,0	2,90	1,0	1,50	4,01				
6	Żelazo, mg/l	1,93	2,35	2,0	1,90	2,0	2,05				
7	Mangan, mg/l	0,07	0,18	0,10	0,10	0,12	0,11				
8	Chlorki, mg/l	5,0	6,79	8,0	6,39	6,0	6,50				
9	Siarczany, mg/l	8,0	48,65	99,90	19,88	56,0	48,86				
10	Azoty, mg/l	Nw.	0,01	0,001	0,003	0,001	0,006				
11	Azotany, mg/l	0,1	0,1	0,10	0,08	0,10	0,09				
12	Sucha pozostałość, mg/l	120	188	196	19,88	138	144				
13	Dwutlenek węgla agresywny, mg/l		16,6		25,40						

Pod względem bakteriologicznym woda ze studni Nr 3 wskazuje na nieznaczne odchylenia od norm pod względem ogólnej liczby bakterii.

Ujmowana woda nie nadaje się do celów bytowo-gospodarczych ze względu na ponadnormatywne wartości parametrów fizyczno-chemicznych (woda odstana):

– barwy wody	(30 mg Pt/dm ³)	norm. 20,0
– manganu	(0,18 mg/dm ³)	norm. 0,10;
– żelaza	(2,35 mg/dm ³)	norm. 0,50;
– agresywności.	(25,40 mg/dm ³)	norma 0

2.8 Bilans wody - podstawa wymiarowania stacji

Układ technologiczny stacji uzdatniania wody zaprojektowano na podstawie danych ilościowych zapotrzebowania wody dostarczonych przez Inwestora.

Poniżej przedstawiono zapotrzebowanie wody dla wsi zaopatrywanych w wodę przez ujęcie Smolarnia:

Lp	Nazwa wsi	Liczba mieszkańców	Q _{sr.d} m ³ /d	Q _{max.d} m ³ /d	Q _{sr.h} m ³ /h	Q _{max.h} m ³ /h
1	2	3	4	5	6	7
I. Gmina Biała						
1	Chrzelice	654	112,80	142,20	9,10	2,50
2	Łącznik	1209	208,60	263,00	16,90	4,70
3	Pogórze	852	147,0	185,30	11,90	3,30
4	Górka Pródnicza	234	40,40	50,90	3,30	0,90
5	Brzeźnica	263	45,40	57,20	3,70	1,00
6	Grabina	501	86,40	109,00	7,00	1,90
7	Otoki	189	32,60	41,10	2,60	0,70
8	Śmiesz	568	98,00	123,50	7,90	2,20
9	Ogiernicze	165	28,50	35,90	2,30	0,60
10	Mokra	185	31,90	40,20	2,60	0,70
11	Dębina	116	20,00	25,20	1,60	0,40
	Razem	4936	651,60	1073,50	68,90	18,90
II. Gmina Strzelcecki						
1	Smolarnia	302	52,10	65,70	4,20	1,20

2	Serwitut	82	14,10	17,80	1,10	0,30
3	Racławicki	893	154,00	194,20	12,40	3,50
4	Dziedzice	461	79,50	100,30	6,40	1,80
5	Zielina	743	128,20	161,60	10,40	2,90
6	Kujawy	729	125,80	158,60	10,20	2,80
7	Moszna	438	75,20	94,80	6,10	1,70
8	Ścigów	417	71,90	90,70	5,80	1,60
9	Strzeleczki	1670	288,10	363,20	23,30	6,50
	Razem	5733	988,9	1246,90	79,90	22,30
	Ogółem I i II	10 669	1640,50	2320,40	148,80	41,20

Dodatkowo ujęcie i SUW w Smolarni stanowić będzie zabezpieczenie awaryjne dostaw wody dla układu Nowy-Bud – łącznie 40 wsi.

Prognozowane zapotrzebowanie wody dla wodociągu grupowego Nowy Bud – Smolarnia:

$$Q_{\max d} = 3820,00 \text{ m}^3/\text{d}$$

$$Q_{\text{sr} d} = 2938,00 \text{ m}^3/\text{d}$$

$$Q_{\text{uf, Smolarnia} h} = 200,0 \text{ m}^3/\text{h}$$

$$Q_{\max h} = 320 \text{ m}^3/\text{h}$$

Do wymiarowania urządzeń stacji w Smolarni przyjęto następujące wydajności:

$$\text{Dla układu technologicznego } Q_{\text{SUW}} = 200 \text{ m}^3/\text{h}$$

$$\text{Dla pompowni sieciowej } Q_{\max h} = 320 \text{ m}^3/\text{h}$$

2.9 Projektowany układ technologiczny SUW

Dla danego składu fizyko-chemicznego wody surowej przyjęto następujący układ technologiczny jej uzdatniania:

– otwarte napowietrzanie wody,

– chemiczną korektę pH wody,

– filtrację jednostopniową na złożu żwirowo – braunsztynowym

– dezynfekcję.

Układu konstrukcyjny stacji przedstawia się następująco;

1. studnie ujęciowe, w których zamontowane są pompy głębinowe, studnia Nr1-GC 4.03 +SGMe 18, N= 26 kW ; studnia Nr2 -GC 5.04+SGMF 18, N= 15kW, studnia Nr3 -GC 5.04+SGMF 18, N=15kW;

2. budynek technologiczny w którym umieszczono:

- desorbery agresywnego dwutlenku węgla, o wymiarach w rzucie 1,8 m x 1,8 m., o powierzchni $A=3,24 \text{ m}^2$, wysokości całkowitej $H = 2,3 \text{ m}$, obciążeniu hydraulicznym $Q_H = 2 \times 33,20 \text{ m}^3 / \text{m}^2 / \text{h}$
- wentylator do przewietrzania pomieszczenia napowietrzania, DAS-160 o parametrach: wydajność-534 m^3/h , spręż - 80 Pa, moc 370 W/380V-3-50Hz, obroty-1400 obr/min

– zbiornik reakcji z komorą czepalną pomp przewałowych,

- powierzchnia $A=88 \text{ m}^2$
- objętość czynna $V=140,80 \text{ m}^3$
- wymiary zbiornika w rzucie 12,42x3,43x3,71x5,29x3,71x3,43x12,42m
- wysokość czynna $H=1,60 \text{ m}$.
- Czas przetrzymywania wody w komorze reakcji ~42 min.

– zestaw do rozwarzania i dawkowania węglaanu sodu, składający się z dwóch zbiorników zarobowych o pojemności 4,0 m^3 każdy, z pompami dozującymi Prominent typu Vario 055075 o następującej charakterystyce:

- Typ pompy VAMb05075 PP1000A140
- maksymalna wydajność: 75 dm^3/h przy ciśnieniu 4,5 bar,
- napięcie zasilające 230 V, 50 Hz, jednofazowe
- pobór mocy 0,1 kW / 0,85A,
- typ zbiornika A-0.03283.01.02
- $V=4,0 \text{ m}^3$
- wykładzina PVC
- moc mieszadła 1,5 kW

- pompownia przeładowa, $Q = 100 \text{ m}^3/\text{h}$, $H = 22 \text{ m sw}$ – szt.2
 typ: 100ZH WR-10/64-2
- wydajność $Q = 0 \div 180 \text{ m}^3/\text{h}$
- wysokość podnoszenia $H = 24 \div 14 \text{ m sw}$
- moc $N = 11 \text{ kW}$ (2 x 5,5 kW),
- filtry wypełnione złożem zwirowo - katalitycznym - jeden stopień filtracji, 8 filtrów FM-16-00 o średnicy 1600 mm i powierzchni filtracyjnej $F = 2,01 \text{ m}^2$ każdy, pracujące równolegle, wypełnione złożem zwirowo-katalitycznym.
- Dmuchawa rotacyjna do wzruszania złoża w czasie regeneracji filtrów **typ RB-LS-o** parametrach:
 - $Q = 2,3 \text{ m}^3/\text{min}$
 - $D_p = 0,08 \text{ MPa}$
 - $N = 7,5 \text{ kW}$
 - wraz z obudową dźwiękochłonną - izolacyjną typ CR-21.
- dwa zestawy do dawkowania podchlorynu sodowego składające się ze zbiornika o pojemności 250 dm^3 z pompą dozującą Prominent typu Beta 4a/1602 o następującej charakterystyce:
 - Typ BT4a NP1 E000AA000 – sterowanie impulsami
 - maksymalna wydajność: $2,2 \text{ dm}^3/\text{h}$ przy ciśnieniu 16 bar ,
 - pobór mocy 22 W / 0,85A,
- pompownia sieciowa o parametrach nominalnych $Q_{\max} = 320 \text{ m}^3/\text{h}$, $H = 60 \text{ m sł.H}_2\text{O}$, i następującej charakterystyki:
 - pięć pomp pionowych 100WR30-1/64
 - $Q = 320 \text{ m}^3/\text{h}$,
 - $H = 60 \text{ m. s.w.}$,
 - $N = 5 \times 15 = 75 \text{ kW}$
- 3. zbiorniki wody uzdatnionej 2x 500 m^3 żelbetowe, cylindryczne wyniesione nad teren. Średnica wewnętrzna $D_w = 9,957 \text{ m}$, wysokość do płyty przykrywającej $h = 7,20 \text{ m}$.
- 4. objętościowy odstożnik popłuczyn, wraz z pompownią wód nadosadowych
- Powierzchnia $45,88 \text{ m}^2$

- Wysokość warstwy osadowej 0,5 m,
- Wysokość warstwy ściekowej 0,9 m,
- Wysokość całkowita 1,80 m,
- Objętość części osadowej 18,35 m³,
- Objętość części ściekowej 41,3 m³,
- Objętość całkowita 82,60 m³.
- pompa zatapialna typ DP 2 200 o następującej charakterystyce:

- Wydajność $Q=35 \text{ m}^3/\text{h}$
- Wysokość podnoszenia $H=9,0 \text{ mms.w.}$
- Moc $N=1,5 \text{ kW}$

5. neutralizator ścieków z pomieszczenia dozowania chemikałów w postaci jednokomorowego cylindrycznego zbiornika $\phi 225$ i pojemności czynnej $V=5 \text{ m}^3$

6. przepompownia wód zużytych podziemna, żelbetowa o wymiarach

- średnica zbiornika 1500 mm,
- wysokość całkowita 3,50 m,
- wysokość czynna 0,79 m,
- powierzchnia użytkowa 1,77 m²
- pojemność czynna 1,40 m³

wyposażona w pompę zatapialną DP 1 150 o parametrach:

- $Q 0 \div 25 \text{ m}^3/\text{h}$
- $H = 9 \div 2 \text{ m. sw.}$
- $N = 0,9 \text{ kW} / 220 \text{ V}$

7. dwie studnie osadów: na spuscie ze zbiorników wody czystej oraz odstojnika popłuczyn w postaci jednokomorowych cylindrycznych zbiorników $\phi 225$. Pojemność czynna każdej studni spustowej $V=4,45 \text{ m}^3$

8. zbiornik ścieków sanitarnych o $V=10 \text{ m}^3$, wykonany z żywicy poliestrowych.

9. kanały i rurociągi technologiczne

10. sieci elektryczne i sterownicze

11. magazyn chemikaliów

12. pomieszczenie agregatu prądotwórczego

13. pomieszczenie warsztatowe.

Praca układu technologicznego odbywać się będzie w pełni automatycznie.

2.10 Opis pracy stacji

Projektowany układ technologiczny zapewni usunięcie z wody surowej wszystkich zanieczyszczeń do wartości normatywnych a w szczególności: barwy wody, związków żelaza i manganu oraz jej agresywności.

Stacja pracować będzie w układzie trójstopniowego pompowania wody. Woda surowa tłoczona będzie za pomocą pomp głębinowych do budynku deszczowni znajdującego się nad zbiornikiem reakcji. Praca pomp głębinowych uzależniona będzie od czujników poziomu wody w zbiorniku reakcji. Założono jednocześnie pracę 3 pomp głębinowych

Ilość pompowanej wody do SUW wynosić będzie 200 m³/h.

Woda surowa poddawana będzie napowietrzeniu na dwóch wielostopniowych wieżach oczekowych ze sztucznym przewietrzaniem. Cyrkulację powietrza zapewnią będzie wentylator dachowy. Praca wentylatora zsynchronizowana będzie z załączaniem się pomp głębinowych.

Woda napowietrzona, po uprzednim zadozowaniu do niej odpowiednich ilości węgla sodowego do wartości odczynu pH=7,5 spływać będzie grawitacyjnie do zbiornika reakcji. W układzie technologicznym przewidziano dozowanie węgla sodowego do rurociągu wody surowej w celu korekty pH i częściowego usunięcia CO₂ agresywnego. Pozostały agresywny dwutlenek węgla usuwany będzie w procesie otwartego napowietrzania.

Niezbędny czas przereagowania wody z chemikaliami oraz ułnienie związków żelaza zapewni zbiornik reakcji o pojemności czynnej V = 140,80m³. Włączanie pomp dozujących Na₂CO₃ (ZD1-3) zsynchronizowane będzie z pracą pomp głębinowych.

Ze zbiornika reakcji woda podawana będzie dwoma zestawami pomp przewałowych przez jednostopniowy układ filtracji do zbiornika wody czystej.

Założono współpracę połącznego zestawu pomp przewałowych z zespołem czterech filtrów pracujących równolegle.

Zastosowano dwa zestawy składające się z dwóch pomp typu WR każdy, umieszczonych w pompowni przylegającej do zbiornika reakcji. Włączanie pomp przewałowych zsynchronizowane będzie z poziomem wody w zbiorniku wody czystej.

Wstępnie ułnione związki żelaza i manganu usuwane będą w procesie jednostopniowej filtracji z prędkością 12,5 m/h na ośmiu filtrach φ1600.

Filtry wypelnione będą warstwowym złożem zwirowo-katalitycznym (brunastymowym), złożonym na podspyce zwirowej. Filtry pracować będą w pełni automatycznie dzięki wyposażeniu w zawory wielodrogowe sterowane elektrycznie.

Flukanie filtrów odbywać się będzie automatycznie powietrzem podawanym przez dmuchawę oraz wodą surową napowietrzoną podawaną przez pompy przeświatowe. Dopukiwanie filtrów (spust pierwszego filtratu) realizowane będzie również wodą surową napowietrzoną.

Popłuczyny i pierwszy filtrat kierowane będą do odsłojnika a następnie po ich oczyszczeniu (odstaniu), wody nadosadowe zawracane będą do zbiornika reakcji (ze względu na brak cieku wodnego w najbliższym sąsiedztwie).

Osady technologiczne usuwane będą wozem asenizacyjnym poprzez studnie osadów i odwożone na najbliższą oczyszczalnię.

Woda po filtrach odpływać będzie do dwóch zbiorników wody czystej retencyjno-wyrownawczych o pojemności 2 x 500 m³. Przed zbiornikami woda poddawana będzie dezynfekcji podchlorynem sodu.

Zbiorniki wody czystej zapewnią zapas wody na cele:

– wyrównania nierównomierności rozborów godzinowych,

– przeciwpowozarowe

Sieć wodociągowa zasilana będzie zestawem pompowym, w skład, którego wchodzić będą pompy zasilane prądem częstotliwości o charakterystyce kroczącej. Przewiduje się sterowanie falownikiem w zależności od ciśnienia w sieci wodociągowej i chwilowego przepływu (chwilowego rozboru) wody tak, aby zminimalizować koszty energetyczne pracy pompowni.

2.11 Pomiar ilości wody i ciśnienia

Do pomiaru przepływu wody zastosowano przepływomierze elektromagnetyczne firmy *Endres-Hauser* typ *Promag 33*.

Pomiar ilości wody surowej napowietrzonej podawanej na filtry realizowany będzie dwoma przepływomierzami ϕ 100,

Pomiar ilości wody podawanej do sieci realizowany będzie przepływomierzem ϕ 150

Przewidziano pomiar ciśnienia wody za pomocą 20 manometrów typu M100/R/0-0,6/2,5/NP-1, produkcji Mera-KFM Wrocławek. Miejsca zainstalowania manometrów przedstawiono na schemacie technologicznym w części rysunkowej.

3 Gospodarka ściekowa i osadowa

3.1 Odprowadzenie ścieków z obiektów stacji uzdatniania wody

Z obiektów Stacji Uzdatniania Wody w Ślężakach odprowadzane będą:

- ścieki chemiczne z chlorowni i pomieszczenia dozowania węglańu sodu (awaryjne),
- ścieki sanitarne z węzła sanitarnego
- ścieki technologiczne z płukania filtrów – wody nadosadowe z odstojuńnika popłuczyn.

3.2 Ścieki z chlorowni i pomieszczenia dozowania węglańu sodowego

Ścieki powstaną w przypadku ewentualnej awarii pompy dawkującej, instalacji dozowania lub rozlania się reagentów oraz podczas zmywania posadzki. Ścieki te zostaną odprowadzone do studzienki bezodpływowej, w której poddawane będą neutralizacji, a następnie odwożone będą do najbliższej Oczyszczalni Ścieków.

Neutralizator ścieków z pomieszczenia dozowania węglańu sodowego oraz chlorowni na podchloryn sodu zaprojektowano w postaci jednokomorowego cylindrycznego zbiornika wykonanego z studi oraz kręgu betonowego ϕ 225, przykrytych prefabrykowaną płytą żelbetową. Producent elementów żelbetowych: PARYGPS – Bielsko Biala Zakład w Steblowie.

Przyjęto, że pojemność neutralizatora wyniesie 5,0m³.

Głębokość neutralizatora H=2,4m

Podchloryn sodu neutralizowany będzie tiosiarczaniem sodu. Dawka tiosiarczaniu sodu wynosi 3,5 kg na 1 kg Cl₂, a podawana jest jako 30 % rozwór wodny. Rozwór ponenualizacyjny należy doprowadzić do pH 7,0. W tym celu należy dodać wapna hydratyzowanego w ilości 13,5 kg/1 kg Cl₂.

3.3 Ścieki sanitarne

Poziomy kanalizacyjny z WC i hali filtrów oraz pomieszczenia pompowni sprwadzone zostaną do projektowanego bezodpływowego zbiornika ścieków szamba – pojemności czynnej 10,0 m³.

Zastosowano bezodpływowy, szczelny zbiornik ścieków z żywic poliestrowych, dystrybutor BIMS-Plus.

Kanalty zewnętrzne wykonane będą z rur kanalizacyjnych PVC ϕ 110 i ϕ 160 mm łączonych na kielich i uszczelkę.

Ze względu na niskie posadowienie pomieszczenia pompowni oraz kanału technologicznego w hali filtrów, odprowadzenie wód zużytych z tych pomieszczeń, odbywać się będzie poprzez przepompownię. Przepompownie zaprojektowano jako podziemną, wykonaną z monolitycznego elementu żelbetowego (studnia + 3 kręgi) o średnicy ϕ 1500 mm. Producent BS-Police, dystrybutor : PB Nowogród Bobrzański.

Pomownie wyposażono w jedną pompę zatapnalną typu **DP 1 150** produkcji Leszczyńskiej Fabryki Pomp o parametrach:

- $Q \ 0 \div 25 \text{ m}^3/\text{h}$
- $H = 9 \div 2 \text{ m. sw}$
- $N = 0,9 \text{ kW} / 220 \text{ V}$

Wymiary przepompowni:

- średnica zbiornika 1500 mm.
- wysokość całkowita 3,50 m.,
- wysokość czysta 0,79 m.,
- powierzchnia użytkowa 1,77 m²
- pojemność czysta 1,40 m³

Sterowanie włączaniem pomp od poziomu wody w przepompowni (sterowanie lokalne pływak).

3.4 Ścieki technologiczne

Ścieki technologiczne stanowić będą:

- popłuczyny z płukania filtrów,

Popłuczyny z płukania filtrów oraz pierwszy filtrat odprowadzane będą do odstoju. Wody nadosadowe z odstoju po min 2 sedymentacji zwracane będą do zbiornika reakcji i dalej oczyszczane z zawiesziny w procesie filtracji.

3.4.1 Obliczenie cyklu pracy filtrów

$$T = \frac{mz}{c_z \times v}$$

gdzie:

- $mz = 3400 \text{ g} / \text{m}^2$ - ilość zawiesziny zatrzymywana na 1 m² złoża w czasie jednego cyklu pracy filtrów

- c_z - stężenie zawiesziny w wodzie surowej, $\text{Fe}(\text{OH})_3$

- v - prędkość filtracji

- G_x = dobową ilość wytrąconych osadów

$$c_z = 2,35 * 1,91 = 4,5 \text{ g} / \text{m}^3$$

Prędkość filtracji $v_{\text{max}} = 12,50 \text{ m}^3/\text{h}$

stąd cykl pracy filtrów wynosi

$$T_f = \frac{3400}{4,5 \times 12,5} = 60 \text{ godz.} = 2,5 \text{ doby}$$

Obliczona wartość filtracyjna jest teoretyczną. Przyjęto cykl filtracji na 2 doby. Stąd ilość zawiesziny zatrzymywana na 1 m^2 złoża w czasie jednego cyklu pracy filtrów wyniesie

$$m_z = 2 * 24 * 4,5 * 12,5 = \sim 2700 \text{ g} / \text{m}^2$$

3.4.2 Odstojnik popłuczyn

3.4.2.1 Obliczenie pojemności ściekowej odstojnika

Popłuczyny zostaną odprowadzone do odstojnika popłuczyn. Dane dotyczące procesu filtracji:

- powierzchnia 1 filtra $F = 2,01 \text{ m}^2$
- prędkość filtracji $v = 12,5 \text{ m}^3/\text{h}$
- czas spustu pierwszego filtratu $t_2 = 5 \text{ min} = 0,08 \text{ h}$
- czas płukania $t = 8 \text{ min} = 0,13 \text{ h}$
- intensywność płukania $q_w = 13,89 \text{ l}/\text{m}^2$

Ilość ścieków z płukania jednego filtra wynosi

$$V_{\text{sc}} = \frac{F * q_w * t * 60}{1000} + F * v * t_2$$

$$V_{\text{sc}} = \frac{2,01 \times 13,89 \times 8 \times 60}{1000} + 2,01 \times 12,5 \times 0,17 = 13,40 + 4,27 = 17,7 \text{ m}^3$$

Przyjęto pojemność części ściekowej odstojnika z płukania dwóch filtrów $V = 35,34 \text{ m}^3$.

Założono, że w jednym dniu płukana będzie 1 bateria 4 filtrów, po dwa filtry w odstępie min. 4 godzin. Kolejna bateria 4 filtrów wypłukana będzie w następnym dniu, w ten sposób realizowany będzie założony 2 dniowy filtracykl.

3.4.2.2 Wymiary odstojnika

Odstojnik zaprojektowano na pojemność popłuczyn z płukania dwóch filtrów.

Odstojnik zaprojektowano jako jednokomorowy, monolityczny w konstrukcji żelbetowej, częściowo wyniesiony nad teren. Odstojnik wyposażono w kontrolny wąż żeliwny typu lekkiego oraz odpowietrzenia.

Po przeciwległej stronie do dopływu popłuczyn zaprojektowano spust. Na spuście przewidziano zamontowanie zasady ziemnej $\phi 100$ oraz zbiornika bezodpływowego na spuszczone osady, skąd będą odpompowywane przez wóz asenizacyjny i wywożone na najbliższą oczyszczalnię ścieków.

Wody nadosadowe z odstojnika popłuczyn po min. 2,0 godzinnej sedimentacji zawracane będą do układu technologicznego do zbiornika reakcji.

Wymiary odstojnika

– Powierzchnia	45,88 m ²
– Wysokość warstwy osadowej	0,5 m,
– Wysokość warstwy ściekowej	0,9 m,
– Wysokość całkowita	1,80 m,
– Objętość części osadowej	18,35 m ³
– Objętość części ściekowej	41,3 m ³
– Objętość całkowita	82,60 m ³

Wytyczne sterowania pracą odstojnika; pomiar poziomu popłuczyn oraz sygnalizacja charakterystycznych stanów napełnienia.

Do przepompowywania wód nadosadowych do zbiornika reakcji w odstojniku zamontowana będzie pompa zatapialna typ DP 2 200 o następującej charakterystyce:

Wydajność $Q=35 \text{ m}^3/\text{h}$

– Wysokość podnoszenia $H=9,0 \text{ m s.w.}$

– Moc $N=1,5 \text{ kW}$

– Czas opróżniania odstojnika ~ 1 godziny.

3.4.3 Obliczenie stężeń zawiesziny w wodzie nadosadowej

Do płukania dwóch filtrów zużywa się wodę w ilości 35,34 m³

Ilość zawiesziny zatrzymywana na filtrze i usuwana w czasie płukania wynosi:

$$Z = m_z * F$$

gdzie:

$m_z = 2700 \text{ m}^2$ - ilość zawiesziny $\text{Fe}(\text{OH})_3$ zatrzymywana na 1 m^2 złoża w czasie jednego cyklu pracy filtrów (2 doby)

$F = 2,01 \text{ m}^2$ - powierzchnia filtrów

stąd :

$$Z = \frac{2700}{2} \times 2 \times 2,01 \text{ m}^2 = 5427 \text{ g}$$

Zaprojektowany odstożnik przy dwugodzinnym przetrzymaniu popłuczyn redukuje 95% zawieszin.

Stąd ilość zawiesziny odprowadzana do zbiornika reakcji z płukania filtrów wyniesie:

$$Z_{\text{zaw.}} = 5427 \times 0,05 = 271,35 \text{ g}$$

Maksymalna zawartość w wodzie nadosadowej

$$S_{\text{zaw.}} = \frac{Z_z}{V_p} = \frac{271,35}{35,34} = 7,67 \text{ g/m}^3$$

3.4.4 Usuanie osadów ze zbiornika reakcji i odstożnika popłuczyn

Dobowa ilość suchej masy osadów powstałych z wytrąconych wodorotlenków wyniesie:

$$G_x = \frac{\phi_x}{\phi_w} (c_o - c_k) Q_d$$

gdzie :

- G_x = dobowa ilość wytrąconych osadów
- ϕ_x = gęstość wytrąconych wodorotlenków żelaza lub manganu
- ϕ_w = gęstość wody,
- c_o = początkowe stężenie żelaza lub manganu
- c_k = końcowe stężenie żelaza lub manganu,

Dobowa ilość suchej masy osadu powstałego z $\text{Fe}(\text{OH})_3$

$$G_{\text{Fe}} = 3,5 \times (2,35 - 0,3) \times 3820 = 27408,5 \text{ g/d} = \sim 27,41 \text{ kg/d}$$

Ilość suchej masy osadu powstałego z $\text{MnO}(\text{OH})_2$

$$G_{\text{Mn}} = 2,58 \times (0,18 - 0,05) \times 3820 = 1281 \text{ g/m}^3 = 1,23 \text{ kg/d}$$

Po założeniu, iż w osadniku zatrzymuje się 60% związków żelaza, ilość suchej masy osadów z osadnika wyniesie:

$$G_{Fe} = 27,41 * 0,60 = 16,45 \text{ kg/d}$$

Po przyjęciu, iż osady w osadniku mają uwodnienie 99,6% objętość uwodnionych osadów wyniesie:

$$V_{os} = \frac{100}{16,45} * \frac{0,4}{1000} = 4,11 \text{ m}^3$$

Przyjęto, że filtry płukane będą wodą i powietrzem:

Objętość popłuczyn wynosi $V_{pl} \approx 70,7 \text{ m}^3/\text{d}$,

Sucha masa osadów z filtrów jest równa:

$$G_{Fe} - G_{Feos} = 27,41 - 16,45 = 10,96 \text{ kg/d}$$

$$V_{os} = \frac{G_{Fe+Mn}}{L^p * d^w} * 100\% = \frac{10,96 + 1,23}{70,7 * 1000} * 100\% = 0,017\%$$

Uwodnienie popłuczyn wynosi:

$$100 - 0,02 = 99,98\%$$

Ilość osadów po zagęszczeniu do 96 % popłuczyn wynosi:

$$V_1 = \frac{100 - 99,97}{100 - 96} * 70,7 = 0,30 \text{ m}^3/\text{d}$$

Ilość osadów z osadnika zagęszczonych do 96% wynosi:

$$V_1 = \frac{100 - 99,6}{100 - 96} * 16,96 = 1,7 \text{ m}^3/\text{d}$$

Ilość osadów:

$$0,30 + 0,77 = 1,07 \text{ m}^3/\text{d}$$

Przewiduje się usuwanie osadu ze zbiornika reakcji raz na trzy miesiące oraz odstojnika popłuczyn raz w miesiącu. W trakcie rozruchu technologicznego należy określić rzeczywiste okresy wywozu osadów.

Usuwanie odbywać się będzie poprzez spust osadów do studni zbiorczej o objętości $V = 4,0 \text{ m}^3$, skąd odpompowywane będą przez wóz asenizacyjny i wywożone na najbliższą oczyszczalnię ścieków.

3.5 Zbiorniki bezodpływowe

Zbiorniki bezodpływowe na spuscie ze zbiorników wody czystej oraz odstojnika popłuczyn zaprojektowano w postaci jednokomorowych cylindrycznych zbiorników wykonanych z jednej studni oraz kręgu betonowego $\phi 225$, przykrytych prefabrykowaną płytą żelbetową. Producent elementów żelbetowych: PARYGIPS – Bielsko Biala Zakład w Steblowie.

Zbiorniki wyposażono we włazy typu lekkiego do usuwania oraz rury wywiewne.

Pojemność czynna studni spustowych $V=4,45 \text{ m}^3$

3.6 Kanalizacja zewnętrzna

Kanalizacja zewnętrzna odprowadza

– Ścieki bytowo gospodarcze z pomieszczeń socjalnych i kratak

– Spust ze zbiornika reakcji,

Łączna długości kanalizacji I = 71,00 m.

Przewody kanalizacji zewnętrznej wykonano z rur kanalizacyjnych $\phi 160$ PVC łączonych na kielich i uszczelkę gumową.

Uzbrojenie kanalizacji stanowi pięć studzienek $\phi 1000$ PE.

4 Strefa ochronna ujęcia

4.1 Pochodzenie zanieczyszczeń i ich ewentualny wpływ na ujęcie

Studnie ujęciowe Nr 1, 2 i 3 położone są w obszarze leśnym w odległości ok. 1,5 km od miejscowości Smolarnia – Serwitut, która jest wsią o profilu rolniczym. W odległości ok. 0,9 km na wschód od otworu Nr 1 znajduje się kilka zabudowań leśnej osady Kopalina.

W najbliższym otoczeniu brak jest przemysłu wpływającego na zanieczyszczenie wód podziemnych.

Na kierunku napływu wody do ujęcia znajdują się lasy (ponad 10 km). W odległości 1,25 km na zachód od studni Nr 3 biegnie szosa Opole – Prudnik.

Zanieczyszczenia wód podziemnych ujmowanych z utworów czwartorzędowych wywołane działalnością gospodarczą mogą tu pochodzić głównie ze:

– Ścieków gospodarzo-bytowych

– Nawożenia gruntów nawozami naturalnymi i mineralnymi oraz

– Stosowania środków ochrony roślin

Zanieczyszczenia te dotyczą głównie wód ujmowanych przez płytkie studnie kopane, z których to zaopatrują się mieszkańcy wsi gminy Strzelcecki.

Wodonośne utwory trzeciorzędowe są w sposób naturalny izolowane od powierzchni terenu warstwami ilów. Ponad ujętą strefą wodonośną w studniach Nr 2 i 3 znajduje się kilkumetrowej miąższości warstwa ilów (w przedziale głębokości 25÷38 m). Sumaryczna miąższość ilów wynosi ponad 20 m.

Studnia Nr 1 ujmująca zarówno utwory czwarto- jak i trzeciorzędowe ma mniej korzystną izolację od powierzchni terenu ograniczoną do warstwy glin i ilów o miąższości 5,5 m.

4.2 Przyjęty schemat hydrogeologiczny do projektu stref

- Ujęcie wody ujmujące wody czwartorzędowego (st. Nr 1) i trzeciorzędowego (st. Nr 1, 2 i 3) poziomu wodonośnego.
- Nie stwierdza się bezpośredniego kontaktu czwartorzędowego i trzeciorzędowego poziomu wodonośnego z wodami powierzchniowymi
- Zwierciadło wody ma charakter napięty.
- Warstwa wodonośna jest przykryta warstwą osadów nieprzepuszczalnych.
- Studnie mogą być eksploatowane zespołowo.

- Strefy ochronne ustala się dla studni nr 1, 2 i 3 przewidzianych do eksploatacji.

Szczegółowe obliczenia stref ochronnych zawarto w „Dokumentacji hydrogeologicznej ujęcia wód podziemnych z utworów trzeciorzędowych i czwartorzędowych wodociągu grupowego „Nowy Bud - Smolarnia” opracowanej przez AQUATOR, grudzień 1994.

4.3 Określenie zasięgu stref ochronnych

4.3.1 Strefa ochrony bezpośredniej

Strefa ochrony bezpośredniej studni nr 1, 2 i 3 istnieje w terenie. Obejmuje ona ogrodzony teren wokół każdej studni o powierzchni 400 m² (kwadrat 20x20m). W ogrodzeniu znajduje się brama wjazdowa zamknięta na kłódkę. Na ogrodzeniach umieszczone są tablice informacyjne.

4.3.2 Strefa ochrony pośredniej

4.3.2.1 Strefa ochrony pośredniej wewnętrzna

Ocena zdolności czyszczących skał nadkładu wg. Rehse wykazała, że $M_d > 1$, co oznacza pełną eliminację zanieczyszczeń w obrębie nadkładu warstwy wodonośnej. Wynika stąd, że dla ujęcia wody w Smolarni nie ma potrzeby wyznaczenia wewnętrznej strefy ochrony pośredniej.

4.3.2.2 Strefa ochrony pośredniej zewnętrzna

Ze względu na brak ściślej izolacji warstwy wodonośnej od powierzchni terenu występuje zagrożenie zanieczyszczenia chemicznego wód ujęcia. W związku z powyższym konieczne jest ustanowienie terenu strefy ochrony pośredniej zewnętrznej.

Zasięg strefy, obejmujący 25-letnią wymianę wody w warstwie wodonośnej obliczono metodą Saury'ego oraz metodą Wysslinga.

Przeprowadzone wyliczenia wykazują, że wymiana wody w warstwie wodonośnej w okresie 25 letnim odbywać się będzie w obrębie obszaru wyznaczonego promieniem $R_{30} = \sim 1123\text{m}$ od studni Nr 1. Dodatkowo analizując obszar spływu wody do ujęcia uzyskano następujące rezultaty:

- Szerokość strefy spływu wody do ujęcia $B = 1703\text{ m}$
- Odległość $x_0 = 297\text{ m}$
- Szerokość $B' = 850\text{ m}$
- Prędkość efektywną przepływu wody $U = 0,12\text{m/d}$ lub 44 m/rok

Na zał. 3 przedstawiono obliczony proponowany zasięg terenu zewnętrznej ochrony pośredniej, przyjmując jego zachodnią granicę wzdłuż drogi Opole Prudnik. Powierzchnia obszaru objętego strefą ochrony pośredniej zewnętrznej wynosi $3,5\text{ km}^2$.

4.3.3 Zakazy i nakazy obowiązujące w strefach

4.3.3.1 Strefa ochrony bezpośredniej

W strefie ochrony bezpośredniej wyklucza się użytkowanie terenów nie związanych z eksploatacją urządzeń służących do poboru, uzdatniania i rozprowadzaniem wody.

Zobowiązuje się użytkownika do:

- utrzymywania terenu ujęć, ogrodzenia i tablic ostrzegawczych we właściwym stanie technicznym,

- ograniczenia do niezbędnego minimum przebywania na terenie objętym strefą ochroną osób niezatrudnionych przy eksploatacji wodociągu.

4.3.3.2 Strefa ochrony pośredniej

Terenu strefy ochrony pośredniej zewnętrznej w terenie nie wyznacza się.

W obrębie jej zabrania się wykonywania prac powodujących zmniejszenie wydajności ujęcia lub pogorszenia jakości wody a w szczególności: wprowadzania ścieków do ziemi i ich rolniczego wykorzystania, stosowania nawozów sztucznych i środków ochrony roślin, lokalizacja:

- magazynów produktów ropopochodnych i innych substancji chemicznych,

- wysypisk i wylewisk odpadów komunalnych i przemysłowych,

- ferm hodowlanych,

- zakładów przemysłowych,

- cmentarzy i grzebania zwierząt,

- budowy : osiedli, dróg publicznych oraz nowych ujęć wody.

5 Sprawy formalno-prawne.

Celem uregulowania spraw formalnych należy wystąpić do Wydziału Rolnictwa i Ochrony Środowiska Starostwa Powiatowego w Krapkowicach z wnioskiem:

- wydanie pozwolenia wodno-prawnego na pobór wody podziemnej
- ustanowienie stref ochronnych ujęcia
- wydanie pozwolenia na wykonanie urządzeń SUW

6 Wykaz stron zainteresowanych

1. Starostwo Powiatowe
Wydział Rolnictwa i Ochrony Środowiska
ul. 3-Maja 21,
47-300 Krapkowice
2. Powiatowa Stacja Sanitarno-Epidemiologiczna w Krapkowicach
47-304 Krapkowice
ul. Księdza Koziołka 30
3. *Związek Gmin Aqua Silesia* z siedzibą w Walcach
ul. Mickiewicza 18
47-344 Walce
BIURO ZWIĄZKU
ul. Rynek 4
47-364 Strzeleczki
4. Przedsiębiorstwo „Funam”
ul. Mokronoska 2
52-407 Wrocław

Opracowała:
mgr inż. Lucyna Majek

DECYZJA

o warunkach zabudowy i zagospodarowania terenu

Na podstawie art. 39 ust. 1 i 2, art. 40 ust. 1 i 3, art. 46 ust. 2 i 3 ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. (Dz. U. Nr 89 poz. 415 o zagospodarowaniu przestrzennym), po rozpatrzeniu wniosku

Związku Gmin AQUA SILESIA w Wałcach
w sprawie wydania decyzji o warunkach zabudowy i zagospodarowania terenu dla inwestycji polegającej na budowie stacji uzdatniania wody, wraz z obiektami towarzyszącymi i przyłączem energetycznym.

Zgodnie z miejscowym planem zagospodarowania przestrzennego Gminy Strzelczki zatwierdzonym uchwałą Rady Gminy w Strzelczkach Nr VI / 42 / 91 z dnia 8 lutego 1991 r. ogłoszony w Dzienniku Urzędowym Województwa Opolskiego Nr 7 poz. 140 z dnia 3.04.1991 r. oraz aktualizacją w/w planu zatwierdzonego Uchwałą Rady Gminy w Strzelczkach Nr XXII / 133 / 93 z dnia 23.04.1993 r.

ustalam

Warunki zabudowy i zagospodarowania terenu dla inwestycji polegającej na budowie stacji uzdatniania wody, wraz z obiektami towarzyszącymi i przyłączem energetycznym, na działce (terenie) położonej w Smolarni, przy ul. nr Nr ewid. gruntu ..37/3..... oznaczonej w załączniku graficznym Nr.....1.....
Przeznaczenie terenu projektowanej inwestycji wg. planu zagospodarowania przestrzennego .. Inwestycja nie sprzeczna z planem zagospodarowania przestrzennego gminy..

Przy realizacji inwestycji należy zachować następujące warunki:
1. Architektura obiektu budowlanego dostosować do zabudowy na działkach sąsiednich,
2. Wysokość zabudowy do dwóch kondygnacji nadziemnych,
3. Linia zabudowy od

4. Dopuszczalny poziom hałasu na terenie projektowanej inwestycji oraz na terenach przylegających nie może przekroczyć:

- a) 50 dB/A - dzień (6⁰⁰ - 22⁰⁰)
- b) 40 dB/A - noc (22⁰⁰ - 6⁰⁰)
- c) 75 dB/A - maksymalny krótkotrwały

Urząd Województwa w Opolu
Wydział Ochrony Środowiska
45-062 Opole, ul. Piastowska 14
skrytka pocztowa 3

OS.II-7520-6/9/95
/ za zwrotnym potwierdzeniem
odbioru /

D E C Y Z J A

Na podstawie art. 103 pkt.1 w powołaniu z art. 42 ust.1 pkt.1 ustawy z dnia 4 lutego 1994 r. - prawo geologiczne i górnicze (Dz.U. nr.27 poz.96) oraz rozporządzenia Ministra Ochrony Środowiska Zasobów Naturalnych i Leśnictwa z dnia 23 sierpnia 1994 w sprawie szczegółowych wymagań jakim powinna odpowiadać dokumentacja hydro-geologiczna i geologiczno-inżynierska (Dz.U. nr. 93 poz. 444) a także na podstawie orzeczenia Wojewódzkiej Komisji Geologicznej w Opolu z dnia 20.02.1995 r. i art. 104 i 107 kpa.

z a t w i e r d z a m

- dokumentację hydrogeologiczną dla wiejskiego wodociągu grupowego

w miejscowości Smolarnia gm. Strzelcecki ;

przedłożoną wnioskem "AQUATOR" Sp. z o.o. we Wrocławiu z dnia 26.01.1995 r. nr -- zawierającą ustalone zasoby eksploatacyjne wód podziemnych z utworów czwartorzędowych i trzeciorzędowych według stanu na dzień 31.12.1994 r.

w ilości : $Q = 200,0 \text{ m}^3/\text{h}$

przy depresji $S = 1,8 - 15,0 \text{ m ppt.}$

dla otworów nr 1, 2, 3

oraz określającą projektowane granice stref ochrony ujęcia :

1. pośredniej zewnętrznej - obszar zasilania ujęcia o powierzchni $3,5 \text{ km}^2$, w granicach podanych na załączniku nr 3 dokumentacji.

Zasoby eksploatacyjne wód podziemnych przemysłowego ujęcia zatwierdza się na czas określony - 5 lat od czasu rozpoczęcia eksploatacji. Po tym okresie właściciel ujęcia winien przedstawić w Wydziale Ochrony Środowiska Urzędu Wojewódzkiego w Opolu aneks do dokumentacji zawierający ustalenia dot. zasobów wód dla obszaru ujęcia na podstawie wyników wieloletniej jego obserwacji w czasie eksploatacji.

U z a s a d n i e n i e

Zasoby eksploatacyjne ujęcia określono wyjącznie na podstawie krótkotrwałych (30 godz.) pompowań pojedynczych studzien. Inwestor odstąpił od wykonania pompowań zespołowych przewidzianych w

projekcie prac geologicznych. Wątpliwości co do wielkości i trwałości zasobów wód ujęcia wynikały więc z faktu iż krótkotrwałe pompowania pojedyncze mogły nie doprowadzić do stabilizacji i jej depresji na obszarze całego ujęcia oraz z faktu wystąpienia spadku wydatków jednostkowych studzien mogących świadczyć o niecałkowitym oczyszczeniu otworów po ich odwierceniu.

W związku z tym postanowiono jak w sentencji.

Niniejsza decyzja nie zwalnia użytkownika od obowiązku uzyskania pozwolenia wodno-prawnego na pobór wód i ustanowienie stref ochronnych ujęcia. Zgodnie z art. 20 i art 53 ustawy z dnia 1974.10.24 Prawo Wodne / Dz. U. nr 38 poz 230 z późniejszymi zmianami /.

Od niniejszej decyzji służy stronom odwołanie do Ministra Ochrony Środowiska, Zasobów Naturalnych i Leśnictwa w Warszawie w terminie 14 dni od daty jej otrzymania - za pośrednictwem organu, który decyzję wydał.

Otrzymują :

1 " AQUATOR " Sp. z o.o.

52-429 Wrocław ul. Morełowskiego 7

+ egz. dokumentacji

2/ Związek Gmin " AQUA - SILESIA "

47-337 Wałce

3/ a/a.

Do wiadomości :

4/ Urząd Gminy w Strzelcach
5/ Oddział Uzgodnień Tech w/m.

KM/KM-5.

Z up. Wiceprzewodniczącego
Główny Inżynier
mgr inż. Andrzej Kozłowski

Z dnia: 2000-03-31

NAZWISKO I IMIE (NAZWA) CHM, UDZIAŁ, GRUPA, ADRES ZAMIESZKANIA (SIEDZIBA)

NAZWA OBRĘBU ARKUSZ DZIAŁKA POW. DZIAŁKI POŁOŻENIE DZIAŁKI, PODSTAWA NABYCIA, JEDN. REJESTROWA, KARTA

Gmina : STRZELCZKI

SKARB PAŃSTWA		AGENCJA WŁASNOŚCI ROLNEJ SKARBU PAŃSTWA	
SMOLARNIA	1	261/1	1.9209 [ulica:] [BRAK]
SMOLARNIA	1	260/1	0.5410 [ulica:] [KWA31107]
SMOLARNIA	1	258/3	0.6250 [ulica:] [BRAK]
SMOLARNIA	1	259/1	0.5360 [ulica:] [BRAK]
SMOLARNIA	1	276/6	10.8980 [ulica:] [BRAK]
SMOLARNIA	1	258/2	0.3000 [ulica:] [KWA19426]
GMINA STRZELCZKI		VI 1/1 1.1	

SMOLARNIA	1	231	0.1650 [ulica:] [BRAK]
SMOLARNIA	1	244	0.1938 [ulica:] [BRAK]
SMOLARNIA	1	257	0.4060 [ulica:] [BRAK]
ROZCZKA ALOJZY (PAWEŁ, MARIA)		VS 1/1M 7.1 SMOLARNIA ul. SERWITUT	
ROZCZKA EDELTARUDA (PIOTR, JADWIGA)		VS M 7.1 SMOLARNIA ul. SERWITUT	
GMINA STRZELCZKI		VI 1/1 4	

SMOLARNIA	1	37/3	1.2500 [ulica:] [BRAK]
SKARB PAŃSTWA		VI 1/1 1.1	
AGENCJA WŁASNOŚCI ROLNEJ SKARBU PAŃSTWA		VS 1/1M 7.1 SMOLARNIA ul. SERWITUT	
GMINA STRZELCZKI		VI 1/1 4	
SMOLARNIA	1	37/2	22.7116 [ulica:] [BRAK]
SKARB PAŃSTWA		VI 1/1 1.1	
AGENCJA WŁASNOŚCI ROLNEJ SKARBU PAŃSTWA		VS 1/1M 7.1 SMOLARNIA ul. SERWITUT	
GMINA STRZELCZKI		VI 1/1 4	

SMOLARNIA	1	98	0.1762 [ulica:] [BRAK]
SKARB PAŃSTWA		VI 1/1 1.1	
AGENCJA WŁASNOŚCI ROLNEJ SKARBU PAŃSTWA		VS 1/1M 7.1 SMOLARNIA ul. SERWITUT	
GMINA STRZELCZKI		VI 1/1 4	
SMOLARNIA	2	498/1	14.8642 [ulica:] [BRAK]
SKARB PAŃSTWA		VI 1/1 1.1	
AGENCJA WŁASNOŚCI ROLNEJ SKARBU PAŃSTWA		VS 1/1M 7.1 SMOLARNIA ul. SERWITUT	
GMINA STRZELCZKI		VI 1/1 4	

SMOLARNIA	2	511	1.9280 [ulica:] [KWA29243/ PR]
BIENIEK KRYSZTOF (RUDOLF, AGNIESZKA)		VI 1/1 7.1 SMOLARNIA ul. SERWITUT	
GMINA STRZELCZKI		VI 1/1 4	

Nr. ks. zam. 491/2000

STWIEN DZAM
zgłoszenie z oryginałem
Walcie, dnia 04.04.2000

0 3 KW. 2000

OPOLSKIE

województwo

Jednostka ewidencyjna

STRZELCZKI

(miejscowość, gmina)

DZIEDZICE

Obszar

OPIS I MAPA

393

Nr Księgi Wieczystej

brak

SKARB PAŃSTWA - AGENCJA WŁASNOŚCI ROLNEJ SKARBU PAŃSTWA

1. Nazwa i adres właściciela (nazwa)

Imiona rodziców

WYPIS Z REJESTRU GRUNTÓW

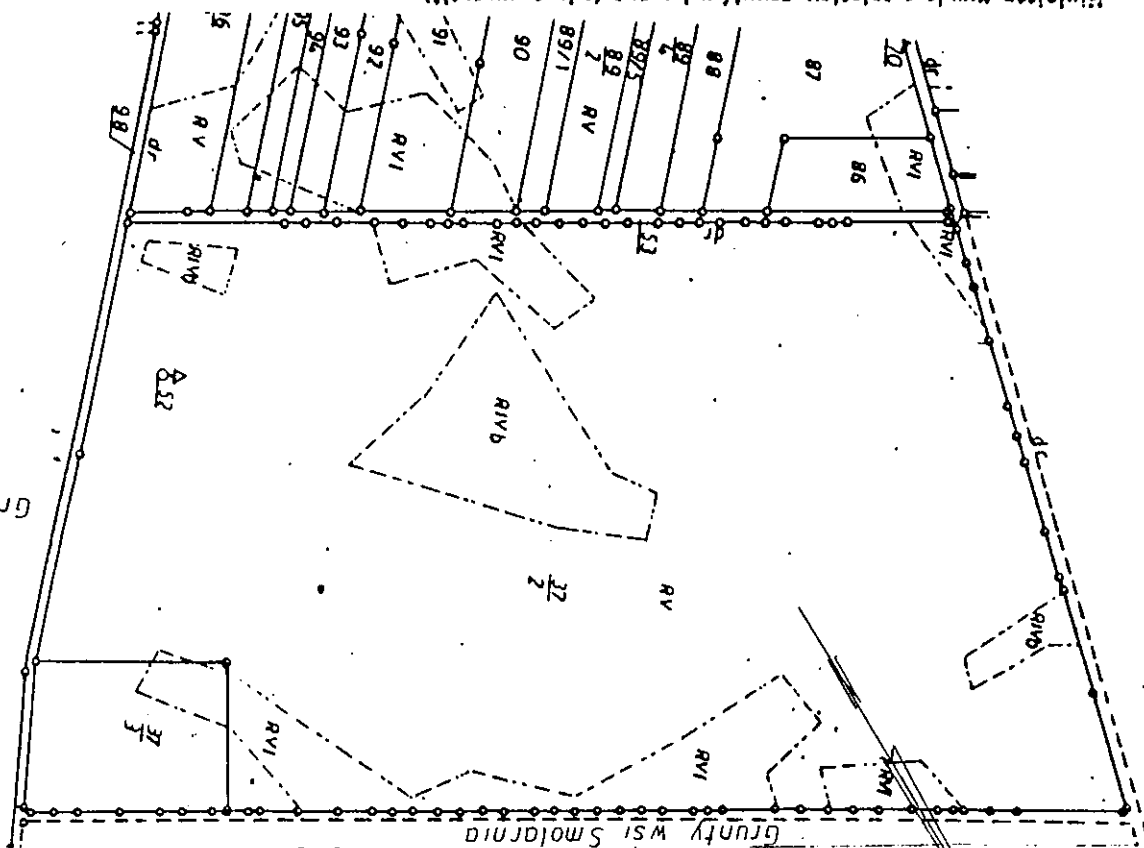
Nazwa	Numer		Blizsze określenie położenia	Rodzaj użytków	Klasa	Powierzchnia		
	mapy	działki				użytków	ogólna działki	
Dziedzice	1	37	R	IVb	1	9366		
			R	V	18	4380		
			R	VI	2	3370		
			RAZEM				22	7116
			słownie: dwadzieścia dwa hektary siedemdziesiąt jeden arów					
			szesnastacie m					

MAPA

(rodzaj, wyrys, z mapy ewidencyjnej)

Skala 1 : 5000

Grunt wsi Smolarna



Grunt wsi
Racławicki

Wypis z rejestru gruntów i mapę (rodzaj, wyrys)

Wypis z rejestru gruntów i mapę (rodzaj, wyrys)

Wyk. geod. upr. Ludwiczak

(inaczej
określa)

SE/SNZ/1342/2000

Krapkowiec, dnia 03.08.2000 r.

INSPEKTOR SANITARNY
W KRAPKOWIEC

POSTANOWIENIE

Na podstawie art. 3 pkt. 1 i 4 Ustawy z dnia 14 marca 1985 roku o Inspekcji Sanitarnej (Dz. U. nr 12, poz. 26 z 1980 roku) – Powiatowy Inspektor Sanitarny w Krapkowiecach, po zapoznaniu się z dokumentacją inwestycji- projekt budowlany Stacji Uzdamtania Wody o wydajności 200 m³/h w Smolarni gm. Strzelceżki

Autor : FUNAM Sp. z o.o. ul. Mokronoska 2, 52-407 Wrocław.

postanawia

przedłożoną dokumentację zaopiniować pozytywnie z zastrzeżeniami.

1. Projektowane rozwiązanie – zawracania do wkładu technologicznego popłuczyn winno być potwierdzone analizą chemiczną tej wody pod kątem ujemnego wpływu na pracę SUW.
2. Uznaje się za niewłaściwe rozwiązanie, magazynowanie związków chemicznych stosowanych w procesie uzdatniania wody w pomieszczeniach produkcyjnych.

UZASADNIENIE

Przedłożono do zaopiniowania projekt budowlany SUW wraz z elementami zagospodarowania terenu, projekt wykonawczy – technologiczny oraz projekt instalacji ogrzewania i wentylacji. Opracowanie projektowe zawiera decyzję znak GKM-7356-II/30/2000 z dnia 26.06.2000 r. o warunkach zabudowy i zagospodarowania terenu wydaną przez Urząd Gminy Strzelceżki.

Zadaniem Stacji Uzdamtania Wody jest przygotowanie oraz podanie wody o jakości odpowiadającej parametrom wody do picia i na potrzeby gospodarce, do wodociągu grupowego Nowy-Bud – Smolarnia.

Projekt nie obejmuje ujęcia wody oraz rurociągu doprowadzającego wodę surową, które zostały zrealizowane w ramach odrębnego zadania.

W wyniku analizy wody surowej stwierdza się, że ze względu na odczyn pH oraz niską zasadowość ogólna woda nie nadaje się do celów bytowo-gospodarczych bez uzdatnienia. Przyjęto następujący układ technologiczny jej uzdatnienia :

- otwarte napowietrzanie wody,
- chemiczna korekta pH wody węglanem sodu,
- filtracja jednostopniowa na złożu żwirowo - brausztynowym,
- dezynfekcja - podchlorynem sodu.

Przewidziano, że proces uzdatniania wody będzie odbywał się automatycznie przez sterownik programowalny oraz dodatkowo komputer do wizualizacji i archiwizacji danych dotyczących pracy Stacji. Do przedstawionych rozwiązań projektowych zapisano zastrzeżenia jak w sentencji postanowienia.

AQUATOR
SPÓŁKA Z O.O.
ul. Morełowskiego 7
52-429 WROCŁAW

Laboratorium Badań Chemicznych,
Ochrony Środowiska, Mechaniki Gruntów,
Kruszyw i Skali
PROXIMA S.A.
tel. 67-89-45

Wyniki Nr

BADANIE TECHNOLOGICZNYCH WÓD

z otworu nr z miejscowości Smolarnia

Badania wykonane na zlecenie Nr

Dane ogólne o studni:

Lokalizacja:
Użytkownik:

Głębokość studni nowoodwierconej:

Wydatność:

Woda będzie przeznaczona do celów pitnych i potrzeb go-

spodarczych.

Wód do badań technologicznych pobrano dnia ..10.VI.1994r.

zgodnie z normą PN-74/C 04620.

Na miejsce poboru wody wykonano oznaczenia wstępne:

1. Temperatura wody przy pobieraniu

2. Mgtność

3. Zapach

4. Siarkowodor

5. Dwutlenek węgla wolny

6. Pien rozpuszczony

mg O_2/dm^3

mg CO_2/dm^3

..... stopnie

7. Odczyn

Pobrane i zabezpieczone próby wody dostarczono

w tym samym dniu do laboratorium gdzie natychmiast poddano

je badaniom.

Wyniki badań fizyko-chemicznych wody surowej przed-

stawiono w tabeli 1 i załączniku nr 1. /Karta zbiorcza/

0121

7

1/III Woda SURWA

Badania bakteriologiczne

Ogólna liczba kolonii w 1 ml wody na agarze po 24 godz. w temp. 37°C

Orzechowie

Woda o odczynie słabo kwaśnym, zabarwiona, bardzo miękka /50,12 mg CaCO₃/l, bardzo słodka. Woda nie nadatna do picia i na potrzeby gospodarcze z uwagi na przekroczone dopuszczalne wartości barwy, żelaza i manganu /Rozp. W. 2.10.5., z dn. 4.V.90r./.

-gann/Rozp.M.Z.10.S., z dn.4.V.90r./.

Nr zlec. _____
 Lokalizacja Smolarnia

Zlecił: _____

WYNIKI BADANIA

próby wody pobranej dnia _____ z _____

dostarczonej dnia 10.VI.94r. przez _____

przy piśmie z dnia _____ za nr _____

Znak próbki: 1/III woda uzdatniona

Badanie fizyko-chemiczne

1. Temperatura	°C	0,00	16. Azotany	mg/l N	0,00
2. Miętność	mg/SiO ₂	0	17. Azotyny	mg/l N	0,00
3. Barwa	mg/l Pt	10	18. Siarkowodór nie wykr. to	mg/l H ₂ S	48,99
4. Zapach	z 2R	2	19. Siarczany	mg/l SO ₄	4,74
5. Odczyn pH		7,4	20. Dwutlenek węgla wolny	mg/l CO ₂	4,1
6. Twardość ogólna	mg/l	0,75	21. " " agres.	mg/l CO ₂	8,8
7. " "	st. niem.	2,10	22. Ułecinalność	mg/l CO ₂	142
8. " niewęgl.	mg/l	0,00	23. Sucha pozostałość	mg/l	142
9. " "	st. niem.	0,00	24. Pozost. po prażeniu	mg/l	-
10. Zasadowość	mg/l	0,80	25. Strata przy prażeniu	mg/l	-
11. Zasad. alk.	mg/l	0,05	26. Wapń	mg/dm ³	11,42
12. Żelazo ogólne	mg/l Fe	0,19	27. Magnez	mg/dm ³	2,17
13. Mangan	mg/l Mn	0,05	28. Fluorki	mg/dm ³	0,14
14. Chlorki	mg/l Cl	6,79	29. Fosforany	mg/dm ³	0,00
15. Amoniak	mg/N	0,12	30. _____	_____	_____

Badania bakteriologiczne

Ogólna liczba kolonii w 1 ml wody na agarze po 24 godz. w temp. 37°C
 Ogólna liczba kolonii w 1 ml wody na żelatynie po 48 godz. w temp. 20°C
 Milano Coll

Orzeczenie

Woda o odczynie słabo zasadowym, bardzo miękka /37,59 mg CaCO₃/dm³,
 bardzo słodka. Po uzdatnieniu woda nadaje się do picia i na potrzeby
 gospodarstwa /Rozp. M. Z. 10. S., z dn. 4.V.90r./

Tablica I

Lp.	Oznaczenie	Jednostka	Woda	Wzrost	Wzrost	Wzrost
1.	Metność przy pobieraniu	mg SiO ₂ /dm ³	0			
2.	Barwa	mg Pt/dm ³	130 opal.			
3.	Zapach	stopnie	z 2R	3 zap.natur.		
4.	Odcezyn	pH	6,8	6,5 - 8,5		
5.	Twardość ogólna	stop.tward.	2,8			
6.	Zasadowość ogólna	mmol/dm ³	1,0			
7.	Zawazo ogólna	mg Fe/dm ³	2,35	0,5		
8.	Mangan	mg Mn/dm ³	0,18	0,1		
9.	Utlenialność	mg O ₂ /dm ³	9,00			
10.	Chlorki	mg Cl/dm ³	6,79	300		
11.	Siarczany	mg SO ₄ /dm ³	48,65	200		
12.	Sucha pozostałość	mg/dm ³	188,0	600		
13.	Wien rozpuszczalny	mg O ₂ /dm ³				
14.						
15.						
16.						

Na podstawie otrzymanych wyników stwierdzono, że woda

w stanie obecnym pod względem fizyko-chemicznym nie odpowiada
wymaganiom Rozporządzenia Ministra Zdrowia i Opieki Społecznej
z dnia 31.V.1977 r. Dz.U nr 18 poz.72.
Do picia i potrzeb gospodarczych będzie się nadawać po uzdat-
nieniu tj. po odfekalnieniu i alkaliczacji.

II POLYMER.

~~SECRET~~

1. Przebieg badań technologicznych

Wzdatki wody przez nasyconą próbkę skalną, z której
2. Wzrost na stałą objętość wody / 10^{-3} cm³/ w czasie
czas, s. Linie opóźniająca barwę i trudno strącalne
..żelazo..
Wykorzystano próbę uzdatniania wody za pomocą nasyconej próbki
wzrost wody napłynięcia, a następnie kolumny wody.
Złóża i linie w zmiennym.

1.1. Nasyconienie

Woda surowa nasyconiona przez ... 3 ... kolumnę rozdzielającą
wzrost przy pomocy wzrastającego ciśnienia do nasyconienia.
Woda poddana nasyconieniu kolumny i osadziła się stopniowo
nasyconienie ciśnieniem
1.2. Alkalizacja wody.

Woda nasyconiona alkalizacją w czasie nasyconienia wodą
napłynięcia.
W celu wyznaczenia optymalnej dawki soli wykonano próby
wzrostu, na podstawie których ustalono optymalną dawkę
i sposób postępowania.

1.2.1. Kody wstępne

Jednostka produkcyjna ...
dokładnie woda napłynięcia ...
przez ...
i przeszedł ...
zakończono ...
wynik ...

przez aktywny /wpracowany/ oddzielacz i odmanganianacz z różnymi prędkościami filtracji.

Oznaczenia	Jednostka	Woda surowa	Woda napowietrzona	Alkalinizacja próbki
Filtr odżelaziający	m/godz		Filtr odż.	5 7 10 15 20
Szybki filtr.			prędk. 5	
Filtr odmanganiający	m/godz			
Szybki filtr.				
Mętność	mgSiO ₂ /dm ³	0	0	0 0 0 0
Barwa	mg Pt/dm ³	30 opaliz. 30 opaliz.	10 10 10 10	10
Zapach	stopnie	z. 2B	z. 2B	bz bz bz bz bz
Odczyn	pH	6,8	7,2	7,3 7,3 7,4 7,4 7,4
Zasadow. ogólna	mgval/dm ³	1,0	1,0	0,8 0,8 0,8 0,8 0,8
Żelazo ogólne	mg Fe/dm ³	2,35	1,1	0,12 0,13 0,15 0,17 0,19
Mangan	mg Mn/dm ³	0,18	0,05	0,04 0,04 0,04 0,05 0,05
Dwutlenek węgla wolny	mg CO ₂ /dm ³	17,60	8,80	4,40 4,40 4,40 4,40 4,40
Utlenialność	mg O ₂ /dm ³	9,00	9,00	8,70 8,70 8,80 8,80 8,80
Temperatura	°C			
Tlen rozpuszczalny	mg O ₂ /dm ³			
Stopień nasycenia	‰			

Objaśnienie skrótów:

bz - bez zmian

2. WNIOSKI

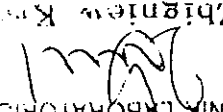
- 5 -

2.1. Na podstawie przeprowadzonych badań i analizy otrzymanych próbek stwierdzono, że woda podlegała procesowi utleniania, co potwierdza obecność związków żelaza i manganu. Wyniki badań wskazują na konieczność podjęcia działań naprawczych w celu zapewnienia czystości i bezpieczeństwa wody pitnej.

Woda zlokalizowana w studniu nr 1, w której stwierdzono obecność związków żelaza i manganu, została poddana procesowi utleniania. Wyniki badań wskazują na konieczność podjęcia działań naprawczych w celu zapewnienia czystości i bezpieczeństwa wody pitnej.

Filtracja i dechloracja wody podlegała procesowi utleniania.

Laboratorium Badaw Chemicznych,
Ochrony Środowiska, Mechaniki Gruntów,
Kruszyw i Skal
Przedsiębiorstwa Geologicznego we Wrocławiu
PROXIMA S.A.
tel. 67-89-45

KIEROWNIK LABORATORIA

mgr Zbigniew Król

Wzrostki:
zak. nr 1 - analiza fiz. chem. wody surowej
zak. nr 2 - "

100/85 500 492

Laboratorium Badań Chemicznych,
Ochrony Środowiska, Mechaniki Gruntów,
Kruszyw i Skal
Przedsiębiorstwa Geologicznego we Wrocławiu
PROXIMA S.A.
tel. 67-89-45

AQUATOR
SPÓŁKA Z O.O.
ul. Morelowskiego 7
52-429 WROCLAW

Wzrostki Nr.

=====

z otworu nr. 2 z miejscowości Smółarnia k/Opola
Badania wykonano na zlecenie Nr.

Dane ogólne o studni:

Lokalizacja: Smółarnia k/Opola
Użytkownik:

Głębokość studni nowoodwiertowanej:

Wydatność:

Woda będzie przeznaczona do celów pitnych i potrzeb ro-
spodarczych.
Woda do badań technologicznych pobrano dnia 29.VII.94r.

zgodnie z normą PN-74/C-01620.

Na miejscu poboru wody wykonano oznaczenia następujące:

- | | |
|-------------------------------------|---|
| 1. Temperatura wody przy pobieraniu | °C |
| 2. Wętność | |
| 3. Zapach | |
| 4. Siarkowodor | |
| 5. Dwutlenek węgla wolny | mg CO ₂ /dm ³ |
| 6. Tlen rozpuszczony | mg O ₂ /dm ³ |
| 7. Odczyn | pH |
- Pobrane i zabezpieczone próbki wody dostarczono
w tym samym dniu do laboratorium gdzie natychmiast poddano
je badaniom.
Wzrostki badań fizyko-chemicznych wody surowej przed-
stawiono w tabelicy 1 i załączniku nr 1. /Karta zbiorcza/.

Nr zlec. _____
Lokalizacja _____
Zlecający _____
Data _____

WYNIKI BADANIA

próby wody pobranej dnia _____ z _____
dostarczonej dnia **29.VII.94r.** przez _____
przy piśmie z dnia _____ za nr _____
Znak próby: **woda surowa**

Badanie fizyko-chemiczne

1. Temperatura	°C	0,080	mg/l N	16. Azotany
2. Miętność	mg/SiO ₂	0	mg/l N	17. Azotyny
3. Barwa	mg/l Pt	opaliz. 10	mg/l H ₂ S	18. Siarkowodor
4. Zapach		z 2R	mg/l SO ₄	19. Siarczany
5. Odczyn pH		6,3	mg/l CO ₂	20. Dwutlenek węgla wolny
6. Twardość ogólna	in val/l	0,61	mg/l CO ₂	21. " agres.
7. " "	st. niem.	1,70	mg/l Ca	22. Utlenialność
8. " niewęgl.	in val/l	0,11	mg/l	23. Sucha pozostałość
9. " "	st. niem.	0,30	mg/l	24. Pozost. po przefiltrowaniu
10. Zasadowość	in val/l	0,50	mg/l	25. Strata przy przefiltrowaniu
11. Zasad. alkali.	in val/l	0,00	mg/l	26. Wapń
12. Żelazo ogólne	mg/l Fe	1,90	mg/l	27. Magnez
13. Mangan	mg/l Mn	0,10	mg/l	28. Fluorki
14. Chlorki	mg/l Cl	6,39	mg/l	29. Fosforany
15. Amoniak	mg/N	0,08	mg/l	30. " "

Badania bakteriologiczne

Ogólna liczba kolonii w 1 ml wody na talerzu po 48 godz. w temp. 20°C
(ogólna liczba kolonii w 1 ml wody na agarze po 24 godz. w temp. 37°C)
Miano coli

Orzeczenie

Woda o odczynie słabo kwaśnym, bardzo miękka /30,43 mg CaCO₃/l, ultrastwardka. Niezdatna do picia i na potrzeby gospodarstwa domowego. Uwagi na przekroczoną dopuszczalną wartość pH i żelaza /Rozp.M.Z. i O.S., z dn. 4.V.90r./.

Nr zlec. _____ lokalizacja Smolarnia k/Opola

Data _____ Zlecający _____

WYNIKI BADANIA

próby wody pobranej dnia _____ z _____

dostarczonej dnia 29.VII.94r. przez _____

przy piśmie z dnia _____ za nr _____

Znak próby: _____ woda uzdatniona

Badanie fizyko-chemiczne

1. Temperatura	°C	0,080	16. Azolany	mg/l N
2. Mierność	mg/SiO ₂	0	17. Azolany	mg/l N
3. Barwa	mg/l Pt	0	18. Siarkowodor nie wykryto	mg/l H ₂ S
4. Zapach		0,2	19. Siarczany	mg/l SO ₄
5. Odczyn pH		7,3	20. Dwutlenek węgla wolny	mg/l CO ₂ 4,4
6. Twardość ogólna	mg/l	0,57	21. " agres.	mg/l CO ₂ 4,2
7. " "	st. niem.	1,60	22. Ułecalność	mg/l CO ₂ 0,8
8. " niewęgl.	mg/l	0,17	23. Sucha pozostałość	mg/l 70
9. " "	st. niem.	0,48	24. Pozost. po prażeniu	mg/l -
10. Zasadowość	mg/l	0,40	25. Stała przy prażeniu	mg/l -
11. Zasad. alkali.	mg/l	0,00	26. Wapń	mg/l 7,14
12. Żelazo ogólne	mg/l Fe	0,18	27. Magnez	mg/l 2,60
13. Mangan	mg/l Mn	0,04	28. Fluorki	mg/l 0,12
14. Chlorki	mg/l Cl	6,39	29. Fosforany	mg/l 0,14
15. Amoniak	mg/l N	0,08	30. " "	mg/l -

Badania bakteriologiczne

(ogólna liczba kolonii w 1 ml wody na agarze po 24 godz. w temp. 37°C)
(ogólna liczba kolonii w 1 ml wody na agarze po 48 godz. w temp. 20°C)

Orzeczenie

Woda o odczynie słabo zasadowym, bardzo miękka /28,64 mg CaCO₃/l/,
ultraścisłoda.
Woda po uzdatnieniu nadaje się do picia i na potrzeby gospodarstwa
/Rozp.M.Z.10.S., z dn.4.V.90r./.

Tablica I

Lp.	Oznaczenie	Jednostka	Woda	Sukrowa	Wzrostowa zawartość
1.	Wartość przy pobieraniu	mg SiO_2/dm^3	0		
2.	Barwa	mg Pt/dm ³	opal. 10		
3.	Zapach	stopnie	z 2R		3 zap. natur.
4.	Odcezyn	pH	6,3		
5.	Wartość ogólna	stop. twar.	1,7		
6.	Zasadowość ogólna	mgval/dm ³	0,5		
7.	Żelazo ogólnie	mg Fe/dm ³	1,9	0,5	
8.	Mangan	mg Mn/dm ³	0,1	0,1	
9.	Utlenialność	mg O_2/dm^3	1,0		
10.	Chlorki	mg Cl/dm ³	6,39	300	
11.	Sierozany	mg SO_4/dm^3	19,88	200	
12.	Suchość bezciężkowa	mg/dm ³	72,0	600	
13.	Wien rozpuszczalny	mg O_2/dm^3			
14.					
15.					
16.					

Na podstawie otrzymanych wyników stwierdzono, że woda

w stanie obecnym pod względem fizyko-chemicznym nie odpowiada
wymaganiom Rozporządzenia Ministra Zdrowia i Opieki Społecznej
z dnia 31.V.977 z. Dz.U nr 18 poz.72.
Do picia i potrzeb gospodarczych będzie się nadawać po uzdat-
nieniu tj. po odfekalnieniu.

1. The first part of the document is a list of names and addresses, which appears to be a directory or a list of contacts. The names are written in a stylized, cursive script, and the addresses are listed below them. The list includes names such as "J. H. Smith", "W. J. Jones", and "A. B. Brown", among others.

(Faint, illegible text at the bottom of the page)

5, 7, 10, 15, 20

[illegible]

4707236, MOORE, T. T.

104-10000-100000 10000 100000

Product Name	Product Code	Product Description	Product Price	Product Quantity	Product Total
Product A	1000	Product A Description	10.00	10	100.00
Product B	2000	Product B Description	20.00	20	400.00
Product C	3000	Product C Description	30.00	30	900.00
Product D	4000	Product D Description	40.00	40	1600.00
Product E	5000	Product E Description	50.00	50	2500.00
Product F	6000	Product F Description	60.00	60	3600.00
Product G	7000	Product G Description	70.00	70	4900.00
Product H	8000	Product H Description	80.00	80	6400.00
Product I	9000	Product I Description	90.00	90	8100.00
Product J	10000	Product J Description	100.00	100	10000.00

THE POLYMER

IT CONTAINS

ALL INFORMATION CONTAINED HEREIN IS UNCLASSIFIED
DATE 01-11-2001 BY 60322 UCBAW

1. Учредительное собрание созывается в течение 10 дней со дня вступления в силу закона о реорганизации предприятия.

1. The first group of authors (e.g., Berman and
2. The second group of authors (e.g., Berman and
3. The third group of authors (e.g., Berman and

Tablica III

Tynki uzdatniania wody, za pomocą napowietrzenia i bezpośredniego filtrowania przez aktywny /wpracowany/ odżelaziacz i odmanganiacz z różnymi prędkościami filtracji.

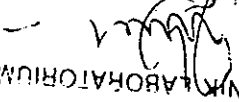
Oznaczenia	Jednostka	Woda surowa	Woda napowietrzona	10	15	20
Filtr odżelaziający	m/godz	-	0	1	1	1
Szybki filtr.	-	-	-	-	-	-
Filtr odmanganiający	m/godz	-	-	-	-	-
Szybki filtr.	-	-	-	-	-	-
Miętność	mgSiO ₂ /dm ³	0	0	0	0	0
Barwa	mg Pt/dm ³	opal. 10	opal. 10	0	0	0
Zapach	stopnie	28	28	bz	bz	bz
Odczyn	pH	6,3	2,9	7,2	7,2	7,3
Zasadow. ogólna	mgval/dm ³	0,5	0,5	0,4	0,4	0,4
Żelazo ogólne	mg Fe/dm ³	1,9	1,2	0,08	0,10	0,12
Mangan	mg Mn/dm ³	0,1	0,1	0,09	0,03	0,03
Dwutlenek węgla wolny	mg CO ₂ /dm ³	26,4	8,8	4,4	4,4	4,4
Utlenialność	mg O ₂ /dm ³	1,0	1,0	0,8	0,8	0,8
Temperatura	°C	-	-	-	-	-
Tlen rozpuszczalny	mg O ₂ /dm ³	-	-	-	-	-
Stopień nasycenia	%	-	-	-	-	-

Objaśnienie skrótów: bz - bez zapachu

Wniosek

Na podstawie przeprowadzonych badań fizyczno-mechanicznych oraz
wyników testów laboratoryjnych mających na celu uzyskanie wody
pitnej pod względem chemicznym / Rozporządzenie Ministra Zdrowia
i Opieki Społecznej z dnia 04.05.1990r /
proponuje się:
- wodę surową napowietrzyć, po czym poddać jednostopniowej
filtracji przez złożę piaskowe o uzdatnieniu 0.5-1.2 mm i
wysokości czynnej warstwy filtracyjnej 1000 mm z prędkością
od 5-20 m/h.

Laboratorium Badań Chemicznych,
Ochrony Środowiska, Mechaniki Gruntów,
Kruszyw i Skal
Przedsiębiorstwa Geologicznego we Wrocławiu
PROXIMA S.A.
tel. 67-89-45

KIEROWNIK LABORATORIUM

mgr Zbigniew Kruc

Laboratorium Badań Chemicznych
Ochrony Środowiska, Mechaniki Gruntów,
Kruszyw i Skal
PROXIMA S.A.
Przedsiębiorstwa Geologicznego we Wrocławiu
tel. 67-89-45

Wyniki Nr

AQUATOR
SPÓŁKA Z O.O.
ul. Morelowskiego 7
52-429 WROCLAW

BADAN TECHNOLOGICZNYCH WODY

z otworu nr 3 z miejscowości Smolarnia k/Opola

Dane ogólne o studni:

Lokalizacja: Smolarnia k/Opola

Użytkownik:

Głębokość studni nowoodwierconej:

Wydatność:

Woda będzie przeznaczona do celów pitnych i potrzeb gospodarczych.

Woda do badań technologicznych pobrano dnia 19.IX.94r.

Zgodnie z normą PN-74/C-04620.

Na miejscu poboru wody wykonano oznaczenia następujące:

1. Temperatura wody przy pobieraniu

..... °C

2. Mierność

..... mg SiO₂/dm³

3. Zapach

..... stopnie

4. Siarkowodor

.....

5. Dwutlenek węgla wolny

..... mg CO₂/dm³

6. Tlen rozpuszczony

..... mg O₂/dm³

7. Odczyn

Pobrane i zabezpieczone próby wody dostarczono

w tym samym dniu do laboratorium gdzie natychmiast poddano

je badaniom.

Wyniki badań fizyko-chemicznych wody surowej przed-
stawiono w tabeli 1 i załączniku nr 1. /Karta zbiorcza/.

Laboratorium Badań Chemicznych
 Ochrony Środowiska, Mechaniki Gruntów,
 Kruszyw i Skal
 Przedsiębiorstwa Geologicznego we Wrocławiu
PROXIMA S.A.
 Nr zlec. 47-87-88-44

Data
 Zleciłodawca
 Lokalizacja Smolarnia k/Opola

WYNIKI BADANIA

próby wody pobranej dnia ze Smolarni k/Opola
 dostarczonej dnia 19.IX.94r. przez
 przy piśmie z dnia za nr
 Znak próby: woda surowa

Badanie fizyko-chemiczne

1. Temperatura	°C	0,41	mg/l N	16. Azotany	0,41
2. Mierność	mg/SiO ₂	0	mg/l N	17. Azotyny	0,005
3. Barwa	mg/l Pt	7	mg/l H ₂ S	18. Siarkowodor nie wykryto	9,15
4. Zapach		2 1R	mg/l SO ₄	19. Siarczany	26,4
5. Odczyn pH		6,3	mg/l CO ₂	20. Dwutlenek węgla wolny	25,2
6. Twardość ogólna	in val/l	0,71	mg/l CO ₂	21. " agres.	1,8
7. " "	st. niem.	2,00	mg/l ()	22. Uliczalnosc	50
8. " " (niewzgl.)	in val/l	0,31	mg/l	23. Sucha pozostalosc	-
9. " "	st. niem.	0,87	mg/l	24. Pozost. po prażeniu	-
10. Zasadowosc	in val/l	0,4	mg/l	25. Strata przy prażeniu	-
11. Zasad. alkali.	in val/l	0,0	mg/l	26. Wapn	12,14
12. Żelazo ogolne	mg/l Fe	1,8	mg/l	27. Magnez	1,30
13. Mangan	mg/l Mn	0,07	mg/l	28. Fluorki	0,21
14. Chlorki	mg/l Cl	6,39	mg/l	29. Fosforany	5,10
15. Amoniak	mg/N	0,30		30.	

Badania bakteriologiczne

Ogólna liczba kolonii w 1 ml wody po 24 godz. w temp. 37°C
 (ogólna liczba kolonii w 1 ml wody na agarze po 24 godz. w temp. 37°C)

Orzeczenie

Woda o odczynie słabo kwaśnym, bardzo miękka /35,8 mg CaCO₃/l, ultraścisłoka. Niezdatna do picia i na potrzeby gospodarstwa z uwagi na przekroczone dopuszczalne wartości żelaza i pH /Bozp. M.Z.10.S., z dn.4.V.90r./

KIEROWNIK LABORATORIUM
 mgr Zbigniew Kru...

Laboratorium Badań Chemicznych,
Ochrony Środowiska, Mechaniki Gruntów,
Kruszywa i Skal
Przedsiębiorstwa Geologicznego we Wrocławiu
Nr zlec. PROXIMA S.A.
tel. 67-89-45

Data
Zlecentiodawca
Lokalizacja
Smolarnia k/opola
Aquatator sp. z o.o.

WYNIKI BADANIA

proby wody pobranej dnia z e Smolarni

dotarczonej dnia 19.IX.94r. przez

przy piśmie z dnia za nr

Znak próby: woda uzdatniona

Badanie fizyko-chemiczne

1. Temperatura	°C	0,08	16. Azolany	mg/l N
2. Miętność	mg/SiO ₂	0	17. Azolany	0,005
3. Barwa	mg/l Pt	5	18. Siarkowodor nie wykryto	mg/l H ₂ S
4. Zapach	bz		19. Siarczany	10,26
5. Odczyn pH		8,4	20. Dwutlenek węgla wolny	0,0
6. Twardość ogólna	m val/l	0,75	21. " agres.	0,0
7. " "	st. niem.	2,10	22. Ułężalność	1,7
8. " niewęgl.	m val/l	0,35	23. Sucha pozostałość	44,0
9. " "	st. niem.	0,98	24. Pozost. po przefiltr.	=
10. Zasadowość	m val/l	0,4	25. Strata przy przefiltr.	mg/l
11. Zasad. alk.	m val/l	0,0	26. Wapń	13,57
12. Żelazo ogólne	mg l Fe	0,19	27. Magnez	0,87
13. Mangan	mg/l Mn	0,04	28. Fluorki	0,12
14. Chlorki	mg/l Cl	6,39	29. Fosforany	0,14
15. Amoniak	mg/N	0,25	30. " "	mg/l

Badania bakteriologiczne

Ogólna liczba kolonii w 1 ml
w temp. 37°C
wody na agarze po 24 godz.
Ogólna liczba kolonii w 1 ml
w temp. 20°C

Orzeczenie
Woda po uzdatnieniu o odczynie słabo zasadowym, bardzo miękka
/37,5 mg CaCO₃/l, ultrastłodka. Zdalna do picia i na potrzeby
Gospodarstwe /Rozp.M.2.10.S., z dn.4.V.90r./.

KIEROWNIK LABORATORIUM
mgr Zbigniew Kruk

Tablica I

Lp.	Oznaczenie	Jednostka	Woda	Wzrost	Wzrost	Wzrost
1.	Miejsce przy pobieraniu	mg SiO ₂ /dm ³	0			
2.	Barwa	mg Pt/dm ³	7			
3.	Zapach	stopnie	z 1R			
4.	Odor	pH	6,3			
5.	Twardość ogólna	stop. tward.	2,00			
6.	Zasadowość ogólna	mg Al/dm ³	0,4			
7.	Zawartość ogólna	mg Fe/dm ³	1,8			
8.	Mangan	mg Mn/dm ³	0,07			
9.	Wapniowość	mg Ca/dm ³	1,8			
10.	Chlorki	mg Cl/dm ³	6,29			
11.	Silicjony	mg SO ₄ /dm ³	9,15			
12.	Siarka rozpuszczalna	mg S/dm ³	50			
13.	Siarka rozpuszczalna	mg O ₂ /dm ³	600			
14.						
15.						
16.						

Na podstawie otrzymanych wyników stwierdzono, że woda

uważa się obecnie pod względem fizyko-chemicznym nie odpowiadającą wymaganiom Rozporządzenia Ministra Zdrowia i Opieki Społecznej z dnia 31.V.1977 r. Dz.U. nr 18 poz.72.
Do picia i potrzeb gospodarczych będzie się nadawać po uzdatnieniu tj. po ożelazieniu.

1. The following information was obtained from the files of the Department of the Interior, Bureau of Land Management, regarding the land owned by the United States in the State of Alaska:

Возврату армян по народонаселению в
Армению в настоящее время

NUMBER OF STUDENTS: 64775 DATE: 12/10/2019

1. Explain the difference between a

Wodę surową napowietrzono przez żłokne rozdzielanie
przy pomocy wzrzuwanego aparatu do napowietrzania.
Kodą podczas napowietrzania - zobalizowała i zmniejszała
wskazów wytrącania się związków żelaza oraz osiadczenia
- zobalizowała w wysokości == - % masowości
tlenu.

1.2. Chelchizhina
i zalkalizovaniu

27, 10, 15, 20/1000. Nowy efekt oddziaływania uzyskano przy

ॐ नमो भगवते वासुदेवाय • ८ •

[illegible][illegible]

Wyniki uzdatniania wody za pomocą napowietrzenia i bezpośredniego filtrowania przez aktywny /wpracowany/ odżelaziacz i odmanganiacz z różnymi prędkościami filtracji.

Oznaczenia	Jednostka	Woda surowa	Woda napowietrzona i zakalizowana nasyconym r-r'em Ca(OH)_2 w przelicz. na CaO - 10 mg/l						
Filtr odżelaziający szybki. filtr.	m/godz		0	5	7	10	15	20	
Filtr odmanganiający szybki. filtr.	m/godz								
Łekotność	mg SiO_2/dm^3	0	0	0	0	0	0	0	
Barwa	mg Pt/ dm^3	7	7	5	5	5	5	5	
Zapach	stopnie	z 1R	z 1R	bz	bz	bz	bz	bz	
Odczyn	pH	6,3	9,2	7,5	7,5	7,7	7,9	8,4	
Zasadowość ogólna	mmval/ dm^3	0,4	0,6	0,6	0,5	0,5	0,5	0,4	
Żelazo ogólne	mg Fe/ dm^3	1,8	1,8	0,14	0,15	0,17	0,19	0,19	
Mangan	mg Mn/ dm^3	0,07	0,07	0,02	0,03	0,03	0,04	0,04	
Dwutlenek węgla wolny	mg CO_2/dm^3	26,40	0,0	6,6	6,6	6,6	6,6	0,0	
Utlonialność	mg O_2/dm^3	1,8	1,8	1,4	1,5	1,5	1,6	1,7	
Temperatura	$^{\circ}\text{C}$	-	-	-	-	-	-	-	
Tlen rozpuszczalny	mg O_2/dm^3	-	-	-	-	-	-	-	
Stopień nasycenia	%	-	-	-	-	-	-	-	

Objaśnienie skrótów: bz - bez zapachu

Wniosek

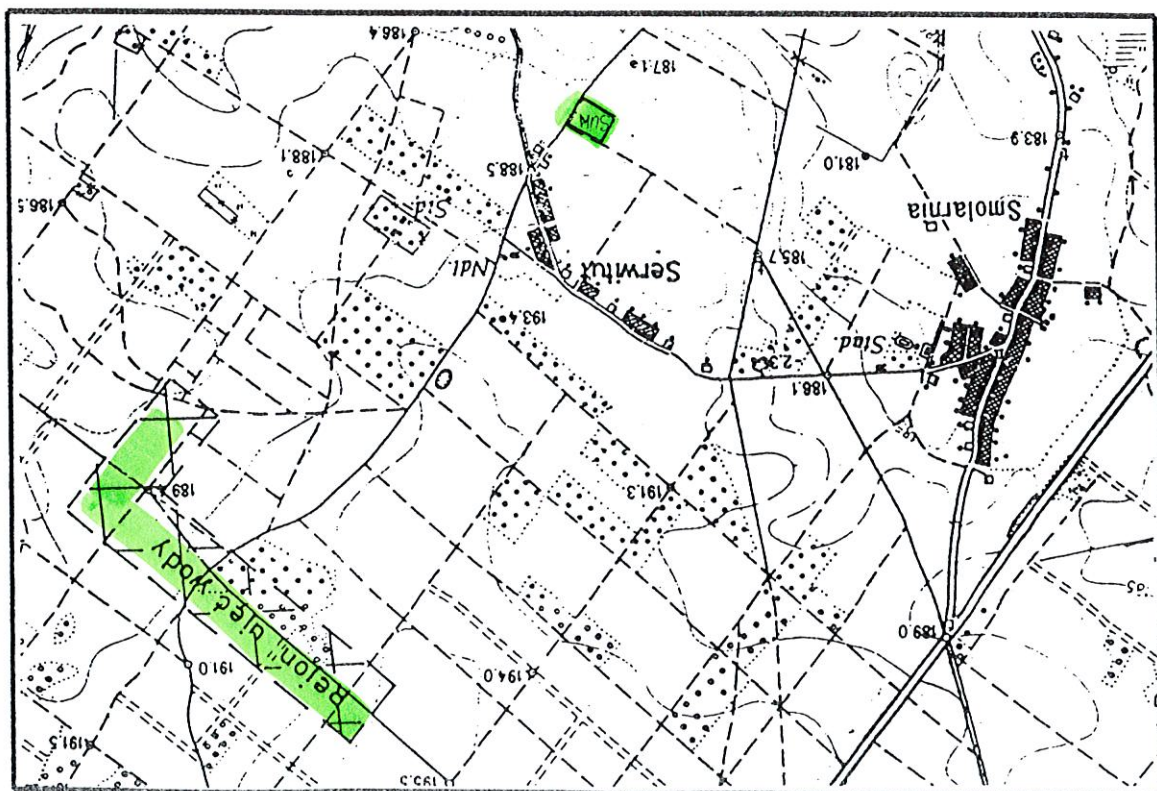
Na podstawie przeprowadzonych badań fizyczno-mechanicznych oraz
wyników testów laboratoryjnych mających na celu uzyskanie wody
pitnej pod względem chemicznym / Rozporządzenie Ministra Zdrowia
i Opieki Społecznej z dnia 04.05.1990r /
proponuje się:
- wodę surową napowietrzyć po czym podać jednostopniowej
filtracji przez złożo piaskowe o uziarnieniu 0.5-1.2 mm i
wysokości czynnej warstwy filtracyjnej 1000 mm z prędkością
od 5-20 m/h.

Dobry efekt oddzielania uzyskuje się przy wszystkich
zastosowanych prędkościach, tj. 5, 7, 10, 15 i 20 m/godz.

KIEROWNIK LABORATORIUM
Zbigniew Kruk
2 19. 1990

MAPA ORIENTACYJNA

Skala 1 : 25 000



ul. Mokronowska 2 52-407 WROCŁAW tel./fax 364-37-57 tel./fax 364-37-44 e-mail: funam@orka.mil.pl		Imię i nazwisko		Nr uprawnień		Data		Podpis	
Projektant mgr inż. L. Majek 100/93/UW 643/94/UW		mgr inż. L. Majek 100/93/UW 643/94/UW		Sprawdził inż. H. Sobociński 341/76/Wwm		Obiekt STACJA UZDATNIANIA WODY		Skala 1:25 000	
Adres obiektu Smolarnia, dz. ewid. 37/3		Tytuł rysunku ORIENTACJA		Inwestor Związek Gmin "AQUA SILESIA"		egz. nr		rys. nr	

FUNAM

Spółka z o. o.

