

Starostwo Powiatowe w Wejherowie
Wydział Ciepły i Środowiska
Gospodarki Wodnej, Łączności i Rejonów
84-200 Wejherowo, ul. Strzelecka 9
tel. 67 48 65
Reg. 191686414, NIP 588-183-10-62

Dokumentacja wykorzystana do wydania decyzji
N 05-480/2005-20.4pr. 05-6223/60/2005/E
z dn 19.10.2005 r.
Wejherowo, dn. 21.11.2005

OPERAT WODNOPRAWNY

TEMAT **ODPROWADZENIE WÓD OPADOWYCH
Z ULICZNEJ KANALIZACJI DESZCZOWEJ
DO RZEKI BOLSZEWKI (KM 1+590)**

INWESTOR: **URZĄD GMINY WEJHEROWO
84-200 WEJHEROWO, OS. PRZYJAŹNI 6**

LOKALIZACJA **BOLSZEWO, UL. WODNA, GŁÓWNA, KONARSKIEGO**
INWESTYCJI: **SZKOLNA (CZĘŚĆ)**
DZ. NR: 251/2, 251/1, 255, 270/3, 275/1, 270/1, 291/1, 292/1

Zespół projektowy:		Data: sierpień 2005 r.	
	Tytuł zawodowy, imię i nazwisko	Numer i zakres uprawnień budowlanych	Podpis
Projektował:	mgr inż. Tadeusz Mazurkiewicz	187/85 w specj. sieci wodoc. i kanalizacyjnych	Tadeusz Mazurkiewicz
Opracował:	Jerzy Piotr Kozerski	3591/Gd/88 w zakresie melioracji wodnych i ujęć wody	Jerzy Piotr Kozerski

SPIS TREŚCI	1
SPIS ZAŁĄCZNIKÓW	2
SPIS RYSUNKÓW	3
<u>1. Część opisowa operatu wodnoprawnego</u>	4
1.1. Oznaczenie Zakładu ubiegającego się o pozwolenie wodnoprawne.....	4
1.2. Cel i zakres zamierzonego korzystania z wód.....	4
1.3. Rodzaj urządzeń pomiarowych.....	4
1.4. Stan prawny nieruchomości na terenie Inwestycji.....	4
1.5. Obowiązki Wnioskodawcy w stosunku do osób trzecich.....	4
1.6. Charakterystyka wód objętych pozwoleniem wodnoprawnym.....	5
1.7. Wpływ na wody powierzchniowe i podziemne.....	5
<u>2. Opis techniczny</u>	6
2.1. Opis systemu kanalizacji deszczowej.....	6
2.2. Parametry wykonawcze.....	6
2.3. Zalecenia eksploatacyjne.....	6
<u>3. Obliczenia</u>	8
3.1. Dane wyjściowe do obliczenia ilości wód opadowych.....	8
3.2. Określenie powierzchni zlewni.....	8
3.3. Obliczenie max. ilości wód opadowych.....	8
3.4. Dobór separatora substancji ropopochodnych.....	9
3.5. Dobór osadnika.....	9
3.6. Ustalenie średnicy kolektorów.....	10
3.7. Obliczenie wzrostu poziomu wody w rzece w obrębie zrzutu.....	10
<u>4. Wniosek o wydanie pozwolenia wodnoprawnego</u>	11

SPIS ZAŁĄCZNIKÓW

1. Decyzja o lokalizacji inwestycji celu publicznego
2. Zestawienie i wypisy działek w obrębie projektowanej inwestycji
3. Uzgodnienia
4. Zestawienie wskazań wodowskazu na rz. Bolszewce w Bolszewie
5. Uprawnienia projektowe i przynależność do POIIB projektanta

SPIS RYSUNKÓW

1. Mapa ewidencyjna obrębu obiektu
2. Mapa sytuacyjno - wysokościowa miejsca zrzutu do rzeki Bolszewki
3. Profil podłużny urządzeń zrzutowych
4. Rys. osadnika
5. Rys separatora
6. Rys. studzienki rewizyjnej
7. Rys. umocnień brzegowych rzeki w obrębie wylotu kolektora

1. Część opisowa operatu wodnoprawnego

1.1. Oznaczenie Zakładu ubiegającego się o pozwolenie wodnoprawne

Zakładem ubiegającym się o uzyskanie pozwolenia wodnoprawnego jest Urząd Gminy Wejherowo z siedzibą w Wejherowie na Osiedlu Przyjaźni 6.

1.2. Cel i zakres zamierzonego korzystania z wód

Przedmiotem niniejszego opracowania jest uzyskanie pozwolenia wodnoprawnego na zrzut wód opadowych z niżej podanych ulic Bolszewa: ul. Wodnej, Szkolnej (część), Główniej i Konarskiego do rzeki Bolszewki (km 1+590) w ilości max. $112,6 \text{ m}^3$ ($125 \text{ dm}^3/\text{s}$) – poprzez sieć kanalizacji deszczowej długości łącznej 1,2 km, średnicy 200 – 315 mm z wpustami ulicznymi z osadnikiem i 23 studniami rewizyjno – osadnikowymi \varnothing 1200 mm, zakończonej urządzeniami do oczyszczenia tych wód z substancji ropopochodnych i zawiesin: osadnikiem o poj. 3 m^3 , separatorem o przepustowości $15/150 \text{ dm}^3/\text{s}$, studzienką kontrolną \varnothing 1200 mm do poboru próbek i wylotem bet. do rzeki \varnothing 0,3 m.

Powyższe rozwiązanie nie zmienia kierunku spływu wód opadowych z obrębu ulicy Szkolnej, który odbywał się do rzeki Bolszewki.

Poprzez odprowadzenie wód opadowych do projektowanej kanalizacji w nieznacznym stopniu zwiększy się ilość wód spływających do rzeki - z ogólnej powierzchni zlewni, wynoszącej 1,233 ha, powierzchnie nieutwardzone, z których woda dotąd w pewnej części wsiąkała bezpośrednio w grunt wynoszą 0,118 ha (9,6% ogólnej powierzchni zlewni) - co daje przyrost dotychczasowego spływu o ok. $10 \text{ dm}^3/\text{s}$, t.j. wzrost poziomu wody w rzece o 8 cm (obliczenie wzrostu poziomu wody w rzece poprzez zrzut dodatkowej ilości wód opadowych - p. 3.6.).

W efekcie wykonanej kanalizacji z zespołem osadników, podany wyżej przyrost zostanie zrekomensowane większą przepustowością koryta rzeki, które dotychczas było zamulane przez osady spływające z wodami opadowymi z omawianego obrębu ulic.

Podstawowym argumentem potrzeby skanalizowania odpływu wód opadowych z ulic Bolszewa – prócz uniemożliwienia powstawania zastoisk ulicznych, utrudniających ruch kołowy, oraz powodujących zalewanie okolicznych posesji - jest umożliwienie oczyszczenia tych wód przed zrzutem do rzeki zarówno z zawiesin ogólnych, jak i substancji ropopochodnych, co pozytywnie wpłynie na jakość wody w rzece.

1.3. Rodzaj urządzeń pomiarowych

Na końcu ciągu kanalizacyjnego – *za separatorem a przed zrzutem do rzeki* – zaprojektowano studnię rewizyjną \varnothing 1200 mm, umożliwiającą pobieranie próbek kontrolnych, dla oceny stopnia oczyszczenia zrzucanych wód opadowych.

1.4. Stan prawny nieruchomości na terenie planowanych urządzeń

Teren inwestycji – obręb Bolszewo, działki nr 251/1, 251/2, 255, 270/1, 270/3, 275/1, 291/1, 292/1 – stanowią drogi gminne w zarządzie Wnioskodawcy.

1.5. Obowiązki Wnioskodawcy w stosunku do osób trzecich

Urządzenia kanalizacji deszczowej – poprzez swoją szczelność – nie mają wpływu na tereny z nimi sąsiadujące. Na zrzut oczyszczonych wód opadowych do rzeki Bolszewki Inwestor uzyskał zgodę zarządzającego tym ciekim.

1.6. Charakterystyka wód objętych pozwoleniem wodnoprawnym

Wody opadowe z terenu ww ulic: jezdni asfaltowych, brukowanych, chodników z płyt betonowych i nieutwardzonych poboczy oraz placu przykościelnego, zawierać będą zarówno zawiesiny ogólne, jak też substancje ropopochodne, których zawartość zostanie zmniejszona do dopuszczalnych wartości normatywnych: *zawiesiny ogólne* – 100 mg/dm^3 , *substancje ropopochodne* – 15 mg/dm^3 , poprzez wybudowanie – przed ich zrzutem do Bolszewki – studzienek zbiorczo – osadnikowych oraz zestawu: osadnika i separatora.

1.7. Wpływ na wody powierzchniowe i podziemne

Szczelność całego systemu odprowadzania wód opadowych sprawia, że nie będą one miały żadnego wpływu na wody powierzchniowe i podziemne w obrębie jego lokalizacji, zaś parametry zrzucanych wód opadowych do rzeki mieścić się będą w obowiązujących normami granicach.

2. Opis techniczny

2.1. Opis ogólny obiektu

Kanalizację deszczową – w ramach elementu I - poprowadzono pod jezdniami ulic: Wodnej, Główniej, Konarskiego, i Szkolnej (część).

Większość terenu zlewni będzie posiadała nawierzchnie utwardzone: asfaltowe, bruk kamienny, i płyty betonowe (nieutwardzoną powierzchnię placu obok kościoła – przyjęto docelowo – jako teren utwardzony).

Tylko stosunkowo niewielkie fragmenty terenu zlewni będą posiadały nawierzchnię nieutwardzoną, będą to tereny zielone obsiane trawą (przestrzenie pomiędzy jezdnią i chodnikiem oraz chodnikiem a posesjami).

Przed odprowadzeniem wód deszczowych do rzeki projektuje się wybudowanie urządzeń podczyszczających – osadnika i separatora substancji ropopochodnych. Zaprojektowano osadnik z kręgów betonowych $D_w=2,0$ m i separator substancji ropopochodnych typ PSW LAMELA 15/150. Separator może pracować z całkowicie zatopionym wylotem i posiada zabezpieczenie przed wtórnym zanieczyszczeniem wód deszczowych po ich przejściu przez wkład lamelowy. Separator wyposażać w sygnalizację alarmową stanu maksymalnego wypełnienia komory olejowej.

Za separatorem zaprojektowano studnię rewizyjną do poboru prób wody.

W okresie wystąpienia deszczu o wyższym natężeniu dopuszcza się okresową pracę kanalizacji deszczowej na działce z całkowitym napełnieniem kanałów i przepływem wymuszonym spiętrzeniem wody w kanałach i studniach rewizyjnych. Projektuje się wykonanie przewodu przelewowego z osadnika przed separatorem do rurociągu za studzienką kontrolną. Przez przewód przelewowy będą przepływały ścieki deszczowe przy wystąpieniu deszczu o natężeniu większym od przyjętego $q_{obl}=15,0$ dm³/s*ha.

Urządzenia podczyszczające zlokalizowano na działce gminnej, w bezpośrednim sąsiedztwie rzeki.

Odprowadzenie wód deszczowych z nawierzchni dróg i parkingu przewiduje się przez typowe wpusty uliczne oraz kanały odwodnienia liniowego.

Trasa projektowanej kanalizacji deszczowej, średnice kanałów, wielkość i kierunek spadku - w/g planu sytuacyjnego i profili.

2.2. Parametry wykonawcze

Kanalizację deszczową ϕ 200 ÷ ϕ 315 mm należy wykonać z rur i kształtek PVC kielichowych do budowy sieci zewnętrznych klasy S lub T o wytrzymałości SN 8,0 kN/m².

Połączenia kielichowe z uszczelką gumową wargową.

Trasa kanalizacji deszczowej, średnice rur, wielkość i kierunek spadku w/g map sytuacyjno – wysokościowych i rysunków.

Dokonać umocnienia brzegów rzeki Bolszewki w obrębie zrzutu – zgodnie z wytycznymi Regionalnego Zarządu Gospodarki Wodnej w Gdańsku.

2.3. Zalecenia eksploatacyjne

Eksploatacja separatora substancji ropopochodnych i osadnika musi być prowadzona zgodnie z instrukcją dostawcy urządzeń.

Przy dobrze prowadzonej eksploatacji osadnika i separatora wody w rzece Bolszewce będą zabezpieczone przed zanieczyszczeniem substancjami ropopochodnymi.

Również zanieczyszczenia pochodzenia mineralnego i organicznego spłukiwane przez deszcz z nawierzchni utwardzonych zostaną zatrzymane studzienkach zbiorczo – osadnikowych i osadniku przed separatorem.

Częstotliwość czyszczenia studni z osadnikiem, osadnika i separatora substancji ropopochodnych można będzie ustalić na podstawie obserwacji ilości zatrzymanych osadów i olejów w pierwszym okresie eksploatacji urządzeń.

Ustawa o odpadach z dnia 27.04.2001r. (Dz. U. nr 62 poz. 628 z 2001r.) narzuca obowiązek rejestracji ilości zanieczyszczeń oraz ich bezpiecznego transportu i utylizacji.

Mieszanina wodno – olejowa oraz osady zaolejone są zaliczane do odpadów niebezpiecznych:

(Rozporządzenie Ministra Środowiska z 27.09.2001r. w sprawie katalogu odpadów Dz. U. nr 112 poz. 1206)

- kod 13 05 02 odpady w postaci szlamów,
- kod 13 05 07 szlasy zaolejone.

Firma odbierająca i utylizująca odpady musi posiadać odpowiednie zezwolenie Urzędu Wojewódzkiego. Usunięte z osadnika i separatora zanieczyszczenia należy zagospodarować zgodnie z warunkami określonymi w wydanym zezwoleniu.

Odseparowane substancje ropopochodne muszą być usuwane przy użyciu specjalistycznego transportu spełniającego nałożone wymagania.

3. Obliczenia

3.1. Dane wyjściowe do obliczeń ilości wód opadowych

Ilość odprowadzanych wód deszczowych oblicza się ze wzoru: $Q = F \cdot \psi \cdot \varphi \cdot q$ [dm³/s] przy następujących założeniach:

- natężenie deszczu miarodajnego $q = 131 \text{ dm}^3/\text{sek} \cdot \text{ha}$.
- współczynnik spływu powierzchniowego Ψ
- dla nawierzchni asfaltowych i betonowych $\Psi = 0,90$;
- dla nawierzchni brukowanych i z płyt betonowych $\Psi = 0,70$;
- dla terenów zielonych i nieutwardzonych $\Psi = 0,30$.
- współczynnik opóźnienia φ

Pow. zlewni F /ha/	1,0	2,0	3,0	4,0	5,0	10,0	20,0
Współczynnik φ	1,00	0,89	0,83	0,79	0,76	0,68	0,61

3.2. Określenie powierzchni zlewni

Poniżej wykonano obliczenia powierzchni zlewni, z której wody deszczowe będą spływały do projektowanej kanalizacji deszczowej i wylotu do rzeki Bolszewki.

Powierzchnia zlewni:

ZLEWNIA KOLEKTORA	POWIERZCHNIA /M ² /			UWAGI
	ASFALT, BETON $\Psi = 0,90$	BRUK, PŁYTY CHODNIKOWE $\Psi = 0,70$	NIEUTWARDZONE POBOCZA $\Psi = 0,30$	
KOLEKTOR NR 1	2.480	720	-	
KOLEKTOR NR 2	490	1.140	160	
KOLEKTOR NR 3	2.900	450	1.020	
KOLEKTOR NR 4	1.200	160	-	
KOLEKTOR NR 5	700	140	-	
KOLEKTOR NR 6	560	210	-	
RAZEM	8.330	2.820	1.180	

Współczynnik opóźnienia – przy zlewni 1,2330 ha: $\varphi = 0,97$

Średni współczynnik spływu powierzchniowego:

$$\Psi_{\text{sr}} = (0,9 \times 0,8330 + 0,7 \times 0,2820 + 0,3 \times 0,1180) : (0,8330 + 0,2820 + 0,1180) = 0,79$$

$$F_{\text{ZRED.}} = 1,2330 \times 0,79 = 0,97 \text{ ha.}$$

3.3. Określenie max. ilości wód opadowych

Ilość wód opadowych odpływających wyniesie maksymalnie:

$$Q_{\max.}=1,2330*0,98*0,79*131,0=125,1 \text{ dm}^3/\text{s}.$$

Ilość wód opadowych odprowadzanych w czasie trwania deszczu miarodajnego:

$$t=15 \text{ min:} \quad V=125,1 * \frac{60*15}{1000}=112,6 \text{ m}^3$$

3.4. Dobór separatora substancji ropopochodnych

Przed wylotem wód deszczowych do kolektora $\phi 1200$ mm, którym odprowadzane będą do rzeki Bolszewki projektuje się montaż osadnika i separatora substancji ropopochodnych np. firmy Ekol-Unicon lub innego producenta o tych samych parametrach technicznych.

Projektuje się wykonanie przewodu przelewowego z osadnika do studzienki rewizyjnej za separatorem. Przez przewód przelewowy będą przepływały ścieki deszczowe przy wystąpieniu deszczu o natężeniu większym od przyjętego $q_{obl}=15,0 \text{ dm}^3/\text{s*ha}$.

Wielkość separatora oblicza się w/g katalogu produktów EKOL-UNICON Sp. z o.o.

Deszcz obliczeniowy, na podstawie którego zaleca się przyjmować przepustowość nominalną separatora, przyjmuje się $q_{obl}=15,0 \text{ dm}^3/\text{s*ha}$.

Zgodnie z §20.1.(1) Rozporządzenia Ministra Środowiska z dnia 29 listopada 2002r. jest to wymagane natężenie odpływu z powierzchni szczelnej terenów przemysłowych, składowych, baz transportowych, portów, centrów miast, dróg ekspresowych, dróg krajowych i wojewódzkich oraz parkingów.

$$Q_{obl.}=q_{obl}*F*\Psi*\varphi$$

$$Q_{obl}=15,0*1,2330*0,97*0,79 = 14,17 \text{ dm}^3/\text{s}.$$

Dla powyższego przepływu obliczeniowego przyjmuje się separator lamelowy n.p. firmy EKOL-UNICON typu PSW LAMELA 15/150.

- przepływ maksymalny	150 dm^3/s ,
- przepływ nominalny	15 dm^3/s ,
- pojemność magazynowa olejów	280 dm^3 ,
- pojemność magazynowa osadnika	400 dm^3 ,
- ciężar całkowity	5.300 kg,
- średnica zewnętrzna/wewnętrzna	1800/1500 mm,
- liczba pakietów lamelowych	n=1 szt,
- minimalna zalecana pojemność osadnika	V=3 m^3 ,

Sprawdzenie doboru separatora dla przepustowości nominalnej:

$$q_{obl.}=\frac{Q_{obl}}{F*\Psi*\varphi}=14,17:(1,2370 \times 0,79 \times 0,97)=15,0 \text{ dm}^3/\text{s*ha} \geq 15,0 \text{ dm}^3/\text{s*ha}.$$

Separator został dobrany prawidłowo.

3.5. Dobór osadnika

Przed separatorem lamelowym zaleca się montaż osadnika, w którym nastąpi sedymentacja najgrubszych zanieczyszczeń łatwo opadających.

Czas przepływu wód deszczowych przez osadnik oblicza się przy przepływie dopuszczalnym dla przyjętego separatora.

$$Q_{obl} = 15,0 \text{ dm}^3/\text{s} \quad t = 3 \div 5 \text{ min}.$$

Większość powierzchni zlewni będzie posiadało docelowo nawierzchnię utwardzoną.

Przyjmuje się czas zatrzymania $t = 3$ min.

Wymagana objętość części przepływowej osadnika: $V = (15,0:1000) \cdot 3 \cdot 60 = 2,70 \text{ m}^3$.

Projektuje się osadnik o średnicy wewnętrznej kręgów: $d_w = 2,0 \text{ m}$; $F = \frac{\pi}{4} \cdot 2,0 \cdot 2,0 = 3,14 \text{ m}^2$.

Wymagana wysokość czynna osadnika: $h = 2,70:3,14 = 0,86 \text{ m}$.

Projektuje się osadnik wykonany z kręgów betonowych $d_w = 2,0 \text{ m}$; $H_w = 1,00 \text{ m}$. $V_n = 3,00 \text{ m}^3$.

Rzeczywista objętość części przepływowej osadnika:

$$V = 3,14 \cdot [1,0 - (0,15 + 0,02)] = 2,61 \text{ m}^3$$

Rzeczywisty czas zatrzymania:

$$t = 2,61 \cdot 1000: 15 = 174 \text{ s} = 2,9 \text{ min.}$$

Przy przepływie rzeczywistym obliczeniowym czas zatrzymania wyniesie:

$$t = 2,61 \cdot 1000: 14,17 = 184 \text{ s} = \underline{3,06 \text{ min.}}$$

Projektuje się osadnik wykonany z kręgów betonowych $d_w = 2,0 \text{ m}$; $h_{cz} = 1,10 \text{ m}$.

Płyta pokrywowa żelbetowa $D = 2240 \text{ mm}$ z otworem włazowym $\phi 600 \text{ mm}$ i włazem żeliwnym.

Pod włazem przewiduje się stopnie złazowe żeliwne na przemian co 30 cm .

Odływ z osadnika należy zabezpieczyć blachą stalową ocynkowaną przymocowaną na kołki rozporowe do wewnętrznej powierzchni kręgów betonowych. Blacha stalowa umożliwi zatrzymanie w osadniku grubych zanieczyszczeń pływających, które mogą trafić do kanalizacji, zabezpieczając w ten sposób separator substancji ropopochodnych przed uszkodzeniem.

3.6. Ustalenie średnic kolektorów

Kolektor nr 1 (od miejsca połączenia z kolektorem 2 do wylotu):

$$Q_{\max} = 125,1 \text{ dm}^3/\text{s}, i_{\text{sr.}} = 7\text{‰}$$

Z nomogramu wg wzoru *Manninga* – $\varnothing = 310 \text{ mm}$, przyjęto **315 mm PVC**.

W związku z tym, że wszystkie pozostałe kolektory mają pomieścić składowe przepływy w/w zlewni – zrezygnowano z wyliczeń ich średnic, przyjmując, że prócz odcinków końcowych każdego z nich $\varnothing 200 \text{ mm}$ – pozostałe będą posiadały $\varnothing 250 \text{ mm}$.

3.7. Obliczenie wzrostu poziomu wody w rzece poniżej zrzutu

Jako podstawę do obliczeń przyjęto stany wodowskazowe wysokości przepływów charakterystycznych z wielolecia w przekroju pobliskiego wodowskazu na rz. Bolszewce w m. Bolszewo (km 3+050). Założono jednocześnie, że ze względu na stosunkowo nieduże oddalenie tego przekroju od miejsca projektowanego zrzutu, ilości zrzucanych wód opadowych można odnieść do objętości przepływów w przekroju wodowskazu i poprzez proporcję pomiędzy nimi a objętością wód zrzucanych (o prawdopodobieństwie wystąpienia 20%) obliczyć wzrost poziomu wody w rzece w przekroju zrzutu wód opadowych.

Poniższe wyliczenie odnosi się do 2 przepływów charakterystycznych: $Q_{50\%}$ i $Q_{10\%}$, jako najbliższych w częstotliwości wystąpienia w stosunku do prawdopodobieństwa wystąpienia deszczu obliczeniowego:

$$Q_{50\%} = 4,58 \text{ m}^3/\text{s} \quad - \text{ poziom wody w rzece (odczyt na łacie wodowskazowej)} = 0,95 \text{ m}$$

$$Q_{10\%} = 10,16 \text{ m}^3/\text{s} \quad - \text{ poziom wody w rzece (odczyt na łacie wodowskazowej)} = 1,63 \text{ m}$$

wzrost objętości przepływu w rzece w związku ze zrzutem wód opadowych o prawdopodobieństwie wystąpienia 20%: $0,125 \text{ m}^3/\text{s}$.

Przyjmując, że górna część koryta w miejscu zrzutu ma kształt zbliżony do prostokąta – wzrost przepływu wody w rzece będzie miał – w *pewnym uproszczeniu* - proporcjonalne odniesienie do wzrostu wskazań wodowskazu dla danego przepływu:

$$4,58 \text{ m}^3/\text{s} = 0,95 \text{ m}$$

$$10,16 \text{ m}^3/\text{s} = 1,63 \text{ m}$$

przyrost 0,01 m poziomu wody - przyrost przepływu $0,0147 \text{ m}^3/\text{s}$

stąd:

$$Q_{\text{opadowe}} = 0,125 \text{ m}^3/\text{s}$$

$$h_{\text{wzrost poziomu}} = 0,125 \text{ m}^3/\text{s} : 0,0147 \text{ m}^3/\text{s} = \underline{\underline{0,08 \text{ m}}}$$

4. Wniosek o wydanie pozwolenia wodnoprawnego

Wnioskuję się o wydanie pozwolenia wodnoprawnego na:

1. **Zrzut podczyszczonych wód opadowych** o zawartości do 100 mg/dm³ zawiesiny ogólnej i do 15 mg/dm³ substancji ropopochodnych z projektowanej kanalizacji deszczowej niżej podanych ulic Bolszewa - *element I* - ul. Wodna, Główna, Szkolna (część) i Konarskiego - **do rzeki Bolszewki** (km 1+590) wód opadowych w ilości 125 dm³/s – z sieci kanalizacji deszczowej długości łącznej 1,2 km, średnicy 200 – 315 mm z wpustami ulicznymi i 23 studniami rewizyjno – osadnikowymi Ø 1200 mm, zakończonej urządzeniami do oczyszczenia tych wód z substancji ropopochodnych i zawiesin: osadnikiem o poj. 3 m³, separatorem lamelowym PSW LAMELA firmy Ekol-Unikon sp. z o.o. przepustowości 15/150 dm³/s, studzienką kontrolną Ø 1200 mm do poboru próbek i wylotem bet. do rzeki Ø 0,3 m.
2. **Wykonanie urządzenia zrzutowego** do rzeki Bolszewki (km 1+590) w postaci umieszczonego w prawej skarpie rzecznej monolitycznego betonowego wylotu 1,80x1,20x0,59 m o średnicy wewnętrznej rury wylotowej 0,3 m - wraz z umocnieniem brzegu rzeki w obrębie zrzutu wód opadowych poprzez wykonanie umocnienia faszynowego z podwójnej opaski Ø 20 cm długości 10 m i narzutu kamiennego 2,0x3,0 m.

PRACOWNIA PROJEKTOWA
PRB MELMAK®

Jerzy Piotr Kozerski
KIEROWNIK PRACOWNI

SPIS ZAŁĄCZNIKÓW

1. Decyzja o lokalizacji inwestycji celu publicznego
2. Zestawienie i wypisy działek w obrębie projektowanej inwestycji
3. Uzgodnienia
4. Zestawienie wskazań wodowskazu na rz. Bolszewce w Bolszewie
5. Uprawnienia projektowe i przynależność do POIIB projektanta

WÓJT GMINY WEJHEROWO

Osiedle Przyjaźni 6
84-200 WEJHEROWO

Nr rej. 733/132/2005

Wejherowo 24.08.2005r.

**DECYZJA Nr 7331/132/2005
O USTALENIU LOKALIZACJI INWESTYCJI
CELU PUBLICZNEGO**

Na podstawie:

- art. 104 ustawy z dnia 14 czerwca 1960 r. – Kodeks Postępowania Administracyjnego / tekst jednolity z 2000 r. Dz. U. Nr 98 poz. 1071 z późniejszymi zmianami /
- art. 4 ust. 2 pkt. 2, art. 50, art. 51 ust. 1 pkt. 2, art. 52, art. 53, art. 54 ustawy z dnia 27 marca 2003 r. o planowaniu i zagospodarowaniu przestrzennym (Dz. U. z 2003 r. nr 80, poz. 717 z późniejszymi zmianami),
- art. 5 ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. Prawo Budowlane (tekst jednolity z 2003 r. Dz. U. nr 207, poz. 2016, z późniejszymi zmianami)
- art.4a ust.3, art.51, art.53 ustawy z dnia 18.07.2001 Prawo wodne (Dz.U. nr 115 poz.1229 z 2001 z późniejszymi zmianami)
- art.46 ust.1, art.48 ust.1,2 ustawy Prawo ochrony środowiska (DZ.U. nr 62 , poz.627 wraz z późniejszymi zmianami)
- art.3 ust.1 pkt.72 a rozporządzenia Rady Ministrów w sprawie określenia rodzajów przedsięwzięć mogących znacząco oddziaływać na środowisko oraz szczegółowych uwarunkowań związanych z kwalifikowaniem przedsięwzięcia do sporządzenia raportu o oddziaływaniu na środowisko (Dz.U.nr 257, poz.2573 z roku 2004 z późniejszymi zmianami)

Po rozpatrzeniu wniosku:

**Urzędu Gminy Wejherowo
Oś. Przyjaźni 6
84-200 Wejherowo**

**USTALAM LOKALIZACJĘ INWESTYCJI
CELU PUBLICZNEGO**

Dla inwestycji polegającej na: **odprowadzeniu wód opadowych z obrębu ulic –
Konarskiego, Głównej i Szkolnej do rzeki Bolszewki**

Na terenie działek o numerach : **251/1, 251/2, 255, 270/4, 270/3, 275/1, 274/1, 270/5, 293/1,
291/1, 294/1, 292/1, 290/5, 290/3, 324, 322/65, 323/15
położonych w Bolszewie**

1. Warunki w zakresie infrastruktury

- budowa kolektorów deszczowych – warunki techniczne uzyskać z Referatu Budownictwa Gospodarki Komunalnej i Mieszkaniowej Urzędu Gminy Wejherowo

2. Warunki w zakresie ochrony środowiska i zdrowia ludzi oraz dziedzictwa kulturowego i zabytków oraz dóbr kultury współczesnej

- nie ustala się

3. Warunki dotyczące ochrony interesów osób trzecich

- projektowana inwestycja powinna spełniać wymogi określone w art. 5 ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. Prawo Budowlane / tekst jednolity z 2000 r. Dz. U. 106, poz. 1126, z późniejszymi zmianami /
- realizacja inwestycji winna zapewnić poszanowanie występujących w obszarze obiektu uzasadnionych interesów osób trzecich, w tym zapewnienie dostępu do drogi publicznej

4. Warunki wynikające z przepisów odrębnych

- przedmiotowa inwestycja winna być projektowana i realizowana zgodnie z przepisami:
 - ustawy z dnia 8 lipca 1994 r. Prawo Budowlane / tekst jednolity z 2003 r. Dz. U. nr 207, poz. 2016, z późniejszymi zmianami /
 - *inne akty prawne wynikające ze specyfiki inwestycji*

5. Wymagane uzgodnienia

- projekt winien być uzgodniony z
 - a) Zespołem Uzgadniania Dokumentacji Projektowej w Wejherowie - rozporządzenie Ministra Rozwoju Regionalnego i Budownictwa z dnia 2 kwietnia 2001 r. w sprawie geodezyjnej ewidencji sieci uzbrojenia terenu oraz zespołu uzgadniania dokumentacji projektowej / Dz. U. nr 38, poz. 455 z 2001/
 - b) właścicielami gruntów, przez które przebiega kolektor
 - c) zarządcą dróg w zakresie zajęcia pasa drogowego na czas prowadzenia robót budowlanych
 - d) gestorami sieci występujących na terenie inwestycji
 - e) zarządem melioracji (w przypadku kolizji z rowami melioracyjnymi)
 - f) Państwowym Powiatowym Inspektorem Sanitarnym
 - g) Powiatowym Wydziałem Ochrony Środowiska
 - h) Starostą Wejherowskim – w zakresie uzyskania pozwolenia wodnoprawnego na zrzut do rzeki Bolszewki i do rowu melioracji szczegółowej „D-1”
 - i) *inne wynikające z przepisów szczegółowych*

6. Integralną część decyzji stanowi załącznik graficzny

– mapa w skali 1:5000

UZASADNIENIE

Inwestycja planowana jest na terenie, na którym brak jest planu miejscowego. Decyzja o ustaleniu lokalizacji celu publicznego przygotowana jest w myśl art. 53 ust. 3 wyżej wymienionej ustawy o planowaniu i zagospodarowaniu przestrzennym. Niniejsza decyzja spełnia żądania inwestora zawarte we wniosku. Wnioskowana inwestycja jest zgodna z zamierzeniami publicznymi, spełnia przesłanki zawarte w studium uwarunkowań i kierunków zagospodarowania przestrzennego Gminy Wejherowo, dotyczące poprawy standardów infrastruktury istniejących terenów budowlanych.

Projekt decyzji został sporządzony przez osobę posiadającą uprawnienia wymagane art. 50 ust. 4 w/w ustawy.

Pouczenie:

Od niniejszej decyzji służy stronie prawo wniesienia odwołania do Samorządowego Kolegium Odwoławczego Województwa Pomorskiego w Gdańsku ul. Podwale Przedmiejskie 30 za pośrednictwem Wójta Gminy Wejherowo, w terminie 14 dni od daty jej otrzymania (Stosownie do art. 127 § 1,2 i 4 oraz art. 129 § 1 KPA)

Otrzymują:

1. Urząd Gminy Wejherowo 84-200 Wejherowo, Osiedle Przyjaźni 6
2. a /a Referatu Budownictwa U.G. Wejherowo

z up. WOJTA
mgr Andrzej Gajewski
Zastępca Wójta

Do wiadomości:

1. Państwowy Powiatowy Inspektor Sanitarny w Wejherowie.
ul. Obrońców Helu 3
2. Powiatowy Wydział Ochrony Środowiska
Wejherowo
3. Starosta Wejherowski
84-200 Wejherowo ul. 3 Maja 4

Informacje:

1. Zgodnie z wykładnią art. 65 w/w ustawy o planowaniu i zagospodarowaniu przestrzennym, jeżeli dla przedmiotowego terenu, zostanie uchwalony plan miejscowy, którego ustalenia będą inne niż w wydanej decyzji, bądź inny wnioskodawca uzyska pozwolenie na budowę – organ, który wydał decyzję o warunkach zabudowy stwierdza jej wygaśnięcie w trybie art. 162 § 1 pkt. 1 KPA.
2. Zgodnie z art. 32, 33 i 34 ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. Prawo Budowlane (tekst jednolity z 2003 r. Dz. U. nr 206 poz 2016 z późniejszymi zmianami) do uzyskania pozwolenia na budowę należy złożyć w okresie ważności n/n decyzji w Starostwie Powiatowym w Wejherowie wniosek oraz 4 egz. projektu budowlanego opracowanego przez uprawnionego projektanta zgodnie z Rozporządzeniem Ministra Infrastruktury z dnia 03 lipca 2003 r. w sprawie szczegółowego zakresu i formy projektu budowlanego (Dz. U. nr 120 z lipca 2003 r. poz 1133) wraz z opiniami i pozwoleniami wymaganymi przepisami odrębnymi.
3. Wnioskodawcy, który nie uzyskał prawa do terenu nie przysługuje roszczenie o zwrot nakładów poniesionych w związku z otrzymaną decyzją o warunkach zabudowy art. 63 st. 4 ustawy z dnia 27 marca 2003 r. o planowaniu i zagospodarowaniu przestrzennym (Dz. U. z 2003 r. nr 80, poz 717 z późniejszymi zmianami).