

Reg. 191686414, NIP 588-183-10-62
tel. 672 40 65
84-200 Wejherowo, ul. Strzelecka 9
Gospodarki Wodnej, Leśnictwa i Rolnictwa
Wydział Geografii i Gospodarki
Starostwa Powiatowego w Wejherowie

EGZ. STAROSTWA

Dokumentacja wykorzystana do wydania decyzji
Nr 05-418/2005 w spr. 05-6223/6/2005/rj
z dn. 15.10.2005
Wejherowo, dn. 21.12.2005

OPERAT WODNOPRAWNY

TEMAT **ODPROWADZENIE WÓD OPADOWYCH
Z ULICZNEJ KANALIZACJI DESZCZOWEJ
DO ROWU MELIOR. SZCZEGÓŁ. „D-1” (KM 0+720)**

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

LOKALIZACJA **BOLSZEWÓ, UL. TOPOŁOWA, SZKOLNA (CZĘŚĆ)**
INWESTYCJI: **DZ. NR: 323/15, 322/65, 324, 290/3**

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	inż. Tadeusz Mazurkiewicz upr. bud. 91/85, proj. 187/85 ul. Młodoży 11, tel. 621296
Opracował:	Jerzy Piotr Kozerski	3591/Gd/88 w zakresie melioracji wodnych i ujęć wody	

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	4
1.7. Wpływ na wody powierzchniowe i podziemne	4
<u>2. Opis techniczny</u>	5
2.1. Opis systemu kanalizacji deszczowej	5
2.2. Parametry wykonawcze	5
2.3. Zalecenia eksploatacyjne	5
<u>3. Obliczenia</u>	7
3.1. Dane wyjściowe do obliczenia ilości wód opadowych	7
3.2. Określenie powierzchni zlewni	7
3.3. Obliczenie max. ilości wód opadowych	7
3.4. Dobór separatora substancji ropopochodnych	8
3.5. Dobór osadnika	8
3.6. Określenie średnic kolektorów	9
<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. Uprawnienia projektowe i przynależność do POIIB projektanta

SPIS RYSUNKÓW

1. Mapa ewidencyjna obiektu
2. Mapa obrębu zrzutu do rowu melioracji szczegół. „D-1”
3. Mapa sytuacyjno – wysokościowa miejsca zrzutu
4. Profil podłużny urządzeń zrzutowych
5. Rys. separatora
6. Rys. osadnika
7. Rys. studzienki kontrolnej

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

W chwili obecnej wody opadowe z ulic Bolszewa: ul. Topolowej i Szkolnej (część), spływają nie oczyszczone do systemu rowów szczegółowych „D”.

Przedmiotem niniejszego opracowania jest uzyskanie pozwolenia wodnoprawnego na zrzut 230 m^3 ($255 \text{ dm}^3/\text{s}$) wód opadowych do rowu melioracji wodnych szczegółowych „D-1” – poprzez sieć kanalizacji deszczowej długości łącznej 1,4 km, średnicy 250 – 500 mm z wpustami ulicznymi i 24 studniami zbiorczo – osadnikowymi $\varnothing 1200 \text{ mm}$, zakończonej urządzeniami do oczyszczenia tych wód z substancji ropopochodnych i zawiesin: osadnikiem o poj. czynnej 3 m^3 i separatorem lamelowym PSW LAMELA firmy Ekol-Unikon sp.z o.o., o przepustowości $30/300 \text{ dm}^3/\text{s}$ i studzienką kontrolną $\varnothing 1200 \text{ mm}$ do poboru próbek i wylotem bet. do rowu $\varnothing 0,5 \text{ m}$.

1.3. Rodzaj urządzeń pomiarowych

Na końcu ciągu kanalizacyjnego – *za separatorem a przed zrzutem do r* – zaprojektowano studnię rewizyjną $\varnothing 1200 \text{ mm}$, 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 322/65, 324 i 290/3 – stanowią drogi gminne w zarządzie Wnioskodawcy, zaś dz. nr 323/15, której nie wydzieloną częścią jest rów odpływowy, jest użytkiem rolnym będącym również własnością Wnioskodawcy.

1.5. Obowiązki Wnioskodawcy w stosunku do osób trzecich

Urządzenia kanalizacji deszczowej – poprzez swoją szczelność – nie mają wpływu na tereny z nimi sąsiadujące. Zrzut oczyszczonych wód opadowych do rowu melioracyjnego usytuowany jest na działce Inwestora.

1.6. Charakterystyka wód objętych pozwoleniem wodnoprawnym

Wody opadowe z terenu ww ulic: jezdni asfaltowych, chodników z płyt betonowych i nieutwardzonych poboczy, zawierać będą zarówno zawiesiny ogólne, jak też substancje ropopochodne, których zawartość zostanie zmniejszona do dopuszczalnych wartości normatywnych: *zawiesiny ogólne – $100 \text{ mg}/\text{dm}^3$, substancje ropopochodne – $15 \text{ mg}/\text{dm}^3$* , poprzez wybudowanie – przed ich zrzutem do rowu – 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 do rowu wód opadowych mieścić się będą w obowiązujących normach.

2. Opis techniczny

2.1. Opis ogólny obiektu

Kanalizację deszczową – w ramach **elementu II** - poprowadzono pod jezdniami ulic: Topolowej i Szkolnej (część).

Większość terenu zlewni będzie posiadała nawierzchnie utwardzone: asfaltowe (nieutwardzoną powierzchnię ulic prostokątnych ze spadkiem do ul. Szkolnej – przyjęto docelowo – jako teren utwardzony).

Fragmenty terenu zlewni będą posiadały nawierzchnię nieutwardzoną: są to tereny zielone obsiane trawą (przestrzenie pomiędzy jezdnią i chodnikiem oraz chodnikami a posesjami) jak również pewną część posesji, skąd w sposób naturalny nadmiar wody spływa w kierunku pasa drogowego poszczególnych ulic.

Zakres budowy kanalizacji deszczowej - w/g planu sytuacyjnego i profili.

Przed odprowadzeniem wód deszczowych do rzeki projektuje się wybudowanie urządzeń podczyszczających – osadnika i separatora substancji ropopochodnych. Zaprojektowano zestaw: osadnik z kręgów betonowych $D_w=2,0$ m o pojemności czynnej 3 m^3 i separator substancji ropopochodnych typ PSW LAMELA 30/300 firmy Ekol-Unikon sp. z o.o.; separator może pracować z całkowicie zatopionym wylotem i posiada zabezpieczenie przed powtórny zanieczyszczeniem wód opadowych po ich przejściu przez wkład lamelowy.

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 $q_{obl}=15,0 \text{ dm}^3/\text{s}\cdot\text{ha}$.

Za separatorem zaprojektowano studnię rewizyjną śr. 1200 mm do poboru prób wody.

Odprowadzenie wód deszczowych z nawierzchni dróg 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.

Urządzenia podczyszczające zlokalizowano na działce gminnej.

2.2. Parametry wykonawcze

Kanalizację deszczową $\phi 250 \div \phi 500$ mm należy wykonać z rur i kształtek PVC kielichowych do budowy sieci zewnętrznych klasy S lub T o wytrzymałości $SN 8,0 \text{ kN/m}^2$ (dopuszcza się wykonanie odcinka zrzutowego pomiędzy studzienką kontrolną a rowem odpływowym z rur WIPRO $\phi 500$ mm).

Połączenia kielichowe z uszczelką gumową wargową.

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

2.3. Zalecenia eksploatacyjne

Eksploatacja separatora substancji ropopochodnych i osadnika musi być prowadzona zgodnie z instrukcją dostawcy urządzeń – firmy Ekol-Unicon Sp. z o.o.

Przy dobrze prowadzonej eksploatacji osadnika i separatora wody w ^{odbiorniku} ~~rzecze 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 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 szlamy 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: $Q = F * \psi * \phi * q$ [dm³/s] przy następujących założeniach:

- natężenie deszczu miarodajnego $q = 131 \text{ dm}^3/\text{sek} * \text{ha}$.
5%
- 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 do rowu melioracyjnego „D-1”.

Powierzchnia zlewni:

ZLEWNIA KOLEKTORA/ ODCINEK	POWIERZCHNIA /M ² /			UWAGI
	ASFALT, BETON $\Psi = 0,90$	PŁYTY CHODNIKOWE $\Psi = 0,70$	NIEUTWARDZONE POBOCZA I DROGI $\Psi = 0,30$	
KOLEKTOR NR 1				
S ₁ – S ₅	2.300	-	320	
S ₅ – S ₇	500	500	600	
S ₇ – S ₁₅	2.800	1.900	3.300	+ PORTA
KOLEKTOR NR 2				
S ₅ – S ₂₃	2.520	2.100	2.100	
+ BOCZNE ULICE	6.000	1.000	7.000	
RAZEM	14.120	5.500	13.320	

Współczynnik opóźnienia – przy zlewni 3,2940 ha: $\phi = 0,82$

Średni współczynnik spływu powierzchniowego:

$$\Psi_{\text{sr}} = (0,9 \times 1,4120 + 0,7 \times 0,5500 + 0,3 \times 1,3320) : (1,4120 + 0,5500 + 1,3320) = 0,65$$

3.3. Określenie max. ilości wód opadowych

Ilość wód opadowych odpływających wyniesie maksymalnie:

$$Q_{\text{max.}} = 3,2940 * 0,82 * 0,65 * 131,0 = 230 \text{ dm}^3/\text{s}.$$

Ilość wód opadowych odprowadzanych w czasie trwania deszczu miarodajnego:

$$t=15 \text{ min: } V=230,0 \cdot \frac{60 \cdot 15}{1000} = 207 \text{ m}^3$$

Ilość wód opadowych zrzucanych z *PORTY*:

Kolektor Ø 200 mm, $i_{sr} = 5\text{‰}$ –

$Q_{wg \text{ nomogramu z Manninga}} = 25 \text{ dm}^3/\text{s}$

$Q_{MAX} = 230 + 25,0 = 255 \text{ dm}^3/\text{s}$

$V_{MAX} = 230 \text{ m}^3$

3.4. Dobór separatora substancji ropopochodnych

Przed wylotem wód deszczowych do rowu melioracyjnego „D-1”, projektuje się montaż zestawu: osadnika i separatora substancji ropopochodnych firmy Ekol-Unicon.

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 $q_{obl} = 15,0 \text{ dm}^3/\text{s} \cdot \text{ha}$.

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.

$$Q_{obl} = q_{obl} \cdot F \cdot \psi \cdot \varphi$$

$$Q_{obl} = 15,0 \cdot 3,2940 \cdot 0,82 \cdot 0,65 = 26,3 \text{ dm}^3/\text{s}.$$

Dla powyższego przepływu obliczeniowego przyjmuje się więc separator lamelowy firmy Ekol-Unicon typu PSW LAMELA 30/300.

- przepływ maksymalny	300 dm ³ /s,
- przepływ nominalny	30 dm ³ /s,
- pojemność magazynowa olejów	360 dm ³ ,
- pojemność magazynowa osadnika	590 dm ³ ,
- ciężar całkowity	7 200 kg,
- średnica zewnętrzna/wewnętrzna	1800/1500 mm,
- liczba pakietów lamelowych	n=2 szt,
- minimalna zalecana pojemność osadnika	V=5 m ³ ,

Sprawdzenie doboru separatora dla przepustowości nominalnej:

$$q_{obl} = \frac{Q_{obl}}{F \cdot \Psi \cdot \varphi} = 26,3 : (3,2940 \times 0,65 \times 0,82) = 15,1 \text{ dm}^3/\text{s} \cdot \text{ha} < 30,0 \text{ dm}^3/\text{s} \cdot \text{ha}.$$

Separator został dobrany nadwymiarowo. Ze względu jednak na to, że – perspektywicznie – ulice boczne ze spadkiem do ul. Szkolnej zostaną utwardzone, przez co zwiększy się znacznie ilość substancji ropopochodnych w odprowadzanych wodach opadowych – pozostawia się przyjęty do powyższych obliczeń typ separatora, tj. **30/300 dm³/s**.

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 $t = 3 \text{ min.}$

Wymagana objętość części przepływowej osadnika: $V = (15,0:1000) * 3 * 60 = 2,7 \text{ m}^3$.

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

Wymagana wysokość czynna osadnika: $h = 2,7:3,14 = 0,86 \text{ m.}$

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

Rzeczywista objętość części przepływowej osadnika:

$$V = 3,14 * [1,11 - (0,25 + 0,02)] = 2,76 \text{ m}^3$$

Rzeczywisty czas zatrzymania:

$$t = 2,76 * 1000 : 15,1 = 182,8 \text{ s} = 3,0 \text{ min.}$$

Projektuje się osadnik wykonany z kręgów betonowych $d_w = 2,0 \text{ m}$; $h_{cz} = 0,9 \text{ m}$.

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

Pod włączem 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 (u wylotu – bez PORTY):

$$Q_{max} = 230 \text{ dm}^3/\text{s}, i_{sr.} = 4\text{‰}$$

Z nomogramu wg wzoru *Manninga* – $\emptyset = 460 \text{ mm}$

Po włączeniu PORTY:

$$Q_{max} = 255 \text{ dm}^3/\text{s}, i_{sr.} = 4\text{‰}$$

Z nomogramu wg wzoru *Manninga* – $\emptyset = 490 \text{ mm}$, przyjęto $\emptyset 500 \text{ mm}$

Kolektor nr 1 (u wlotu do S₅)

$$Q_{max.} = 0,9600 * 0,86 * 0,69 * 131,0 = 74,6 \text{ dm}^3/\text{s} + 25 \text{ dm}^3/\text{s} = 99,6 \text{ dm}^3/\text{s}, i_{sr.} = 4\text{‰}$$

Z nomogramu wg wzoru *Manninga* – $\emptyset = 350 \text{ mm}$ – przyjęto $\emptyset 400 \text{ mm}$

Kolektor nr 1 (powyżej PORTY)

$$Q_{max.} = 0,700 * 0,82 * 0,65 * 131,0 = 48,9 \text{ dm}^3/\text{s}, i_{sr.} = 5\text{‰}$$

Z nomogramu wg wzoru *Manninga* – $\emptyset = 270 \text{ mm}$ – przyjęto $\emptyset 300 \text{ mm}$

Kolektor nr 2 (wlot do S₅)

$$Q_{\max.} = 2,0720 * 0,82 * 0,65 * 131,0 = 144,7 \text{ dm}^3/\text{s}, i_{\text{śr.}} = 3\text{‰}$$

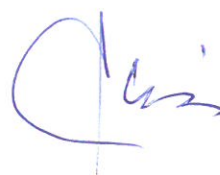
Z nomogramu wg wzoru *Manninga* – $\varnothing = 390 \text{ mm}$ – przyjęto $\varnothing 400 \text{ mm}$

Kolektor nr 2 (wlot do S₂₀)

$$Q_{\max.} = 1,10 * 0,82 * 0,65 * 131,0 = 76,8 \text{ dm}^3/\text{s}, i_{\text{śr.}} = 3\text{‰}$$

Z nomogramu wg wzoru *Manninga* – $\varnothing = 340 \text{ mm}$ – przyjęto $\varnothing 400 \text{ mm}$

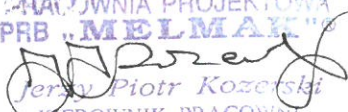
Końcowe odcinki obu kolektorów będą posiadały $\varnothing 250 \text{ mm}$.



4. Wniosek o wydanie pozwolenia wodnoprawnego

Wnioskuję się o wydanie pozwolenia wodnoprawnego na:

1. **Zrzut podczyszczonych wód opadowych** o zawartości do 100 mg/dm^3 zawiesiny ogólnej i do 15 mg/dm^3 substancji ropopochodnych z niżej podanych ulic Bolszewa (element II): ul. Topolowej i Szkolnej (część), do rowu melioracji wodnych szczegółowych „D-1” (km 0+720) – poprzez sieć kanalizacji deszczowej długości łącznej 1.003 m, średnicy 200 – 500 mm z wpustami ulicznymi i 24 studniami zbiorczo – osadnikowymi $\varnothing 1200 \text{ mm}$, zakończonej urządzeniami do oczyszczenia tych wód z substancji ropopochodnych i zawiesin: osadnikiem o poj. czynnej 3 m^3 i separatorem lamelowym PSW LAMELA firmy Ekol-Unikon sp. z o.o., o przepustowości $30/300 \text{ dm}^3/\text{s}$, studzienką kontrolną $\varnothing 1200 \text{ mm}$ do poboru próbek i wylotem bet. $\varnothing 500 \text{ mm}$ do rowu.
2. **Wykonanie urządzenia zrzutowego** do rowu „D-1” (km 0+720) w postaci umieszczonego w jego prawej skarpie **betonowego wylotu** $1,20 \times 1,20 \times 0,70 \text{ m}$ o wewnętrznej średnicy rury wylotowej $0,5 \text{ m}$ - wraz z umocnieniem stopy skarpy rowu - w miejscu zrzutu – opaską faszynową $20 \times 20 \text{ cm}$ na długości 5 m .

PRACOWNIA PROJEKTOWA
PRB „MELMAK”

Jerzy Piotr Kozłowski
KIEROWNIK PRACOWNI

SPIS ZAŁĄCZNIKÓW

1. Decyzja o lokalizacji inwestycji celu publicznego
2. Zestawienie i wypisy działek w obrębie projektowanej inwestycji
3. Uzgodnienia
4. 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, Główniej 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 Gałęwski
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).