

HYDRO-LEW Usługi Melioracyjne
Czesław Lew
44-200 Rybnik ul. Kap. L. Janiego 17a/5
NIP: 642-184-20-53

OPINIA

dotycząca stosunków wodnych na terenie boiska sportowego leżącego w obrębie ulicy Centralnej w Sołectwie Połomia Gmina Mszana

Zleceniodawca: Urząd Gminy Mszana
44-325 Mszana
ul. 1 Maja 81

Autor opinii : mgr inż. Czesław Lew
44-200 Rybnik
ul. Kap. L. Janiego 17a/5

mgr inż. Czesław Lew
Upr bud. wodn. melioracyjne
Nr E-IV/2006/535/92
Upr bud. instalacyjno-budowlane
Nr SLK/1294/P00K/06

Data opracowania: czerwiec 2010r.

Opracowanie zawiera

- I. Część opisową.
- II. Część mapowo - rysunkową.
- III. Załączniki – część fotograficzną
- IV. Obliczenia hydrologiczne.
- VI. Uprawnienia opracowującego opinię.

I. Część opisowa

I. CZĘŚĆ OPISOWA

1. Informacje ogólne.

1.1. Przedmiot opracowania.

Przedmiotem opracowania jest wykonanie opinii dla rozwiązania problemów wodnych na terenie boiska sportowego w obrębie drogi powiatowej Sołectwo Połomia Gmina Mszana. Opinia obrazuje stan istniejący jak i proponowane rozwiązanie problemu wykluczającego zalewanie wodami powierzchniowymi z rowu R-1 istniejącego boiska zlokalizowanego w obrębie ulicy Centralnej.

1.2. Podstawa opracowania.

Podstawę formalno-prawną stanowi umowa zawarta pomiędzy Urzędem Gminy Mszana, a Biurem Projektowym Hydro-Lew Usługi Melioracyjne Czesław Lew 44-200 Rybnik, ul. Kap. L. Janiego 17a/5.

1.3. Wykonawca dokumentacji.

Wykonawcą opinii jest Biuro Projektowe Hydro-Lew Usługi Melioracyjne Czesław Lew , 44-200 Rybnik, ul. Kap. L. Janiego 17a/5.

1.4. Zakres opracowania.

Zakres opracowania obejmuje analizę istniejącego stanu systemu wodnego na terenie boiska sportowego wraz z korytem rowu R-1 na dopływie i odpływie z boiska.

2. Opis stanu istniejącego.

2.1. Lokalizacja inwestycji.

Przedmiot opracowania – rozpatrywany teren znajduje się przy ulicy Centralnej w obrębie Kościoła Sołectwo Połomia.

2.2. Stan istniejący.

2.2.1. Rów R-1 na dopływie do odcinka zakolektorowanego

Rów przebiega przez naturalne tereny mające formę łąk i nieużytków, które stanowią własność osób prywatnych. Koryto posiada pozostałości po ubezpieczeniu kiszka faszynową - stan techniczny dobry.

2.3.2. Wlot do kolektora zlokalizowanego pod boiskiem sportowym

Wlot do kolektora jak i przyczółek wlotowy uszkodzone brak właściwej drożności wlotu. Wyrwy na rowie bocznym wlotowym przed przyczółkiem.

2.3.3. Kolektor pod boiskiem.

Wykonany z kręgów betonowych częściowo zamulony, stan techniczny dobry.

2.3.4. Wylot z kolektora w obrębie ul. Centralnej

Wylot częściowo uszkodzony ostatnie rury opadnięte. Wylot podtopiony.

2.3.5. Przepust w ulicy Centralnej

Przepust drożny. Przyczółki uszkodzone. Stan techniczny dobry.

2.3.6. Rów R-1 poniżej przepustu w ulicy Centralnej

Koryto rowu drożne charakteryzujące się dużymi spadkami. Od strony Kościoła w obrębie koryta istniejący staw rybny.

2.3.7. Rów boczny od strony Kościoła częściowo zakolektorowany

Rów i kolektor drożny. Spadki małe.

Rozpatrywany teren boiska po każdych deszczach nawalnych i długo trwałych jest zalewany wodami z rowu R-1 i jego dopływami. Przyczyną bezpośrednią jest:

- mała średnica istniejącego kolektora śr 800m/m,
- spadek kolektora wynoszący 0,25%,
- zerowy spadek na wylocie z kolektora do przepustu drogowego w drodze powiatowej,
- w związku z podpiętrzaniem się wody na przepuście drogowym, blokowany jest swobodny odpływ z kolektora rowu R-1.

Dane charakterystyczne – techniczne rowu R-1

1. rowu na dopływie do boiska

- szerokość w dnie $b = 0,5-0,7\text{m}$
- nachylenie skarp $n = 0,75-1:1$
- głębokość $h = 0,6-1,0\text{m}$
- średni spadek dna koryta rowu $I = 0,56\%$

2. kolektora przebiegającego przez boisko

- długość kolektora ok. $L = 170\text{m}$
- średnica $\varnothing = 800\text{mm}$
- średni spadek $I = 0,25\%$
- przepustowość $Q = 0,585\text{m}^3/\text{s}$

3. przepust wraz z rowem otwartym w ulicy Centralnej w kierunku autostrady A-1

- średni spadek na długości 156m tj. do istniejącej uszkodzonej zastawki $I = 1,10\%$
- szerokość dna koryta $b = 0,6-0,8\text{m}$
- głębokość koryta rowu w obrębie wylotu z przepustu $h = 0,8-1,2\text{m}$
- głębokość koryta rowu w obrębie zastawki $h = 1,2-1,8\text{m}$
- brak wysięków /przebić wodnych/ ze skarpy w obrębie istniejących stawów do koryta rowu

3. Charakterystyka hydrologiczna rozpatrywanego terenu

- zlewnia rowu w miejscu rozpatrywanym $F = 2,98\text{km}^2$
- obliczony przepływ – ilość wody dopływająca do odcinka zakolektorowanego wynosi dla wody o prawdopodobieństwie wystąpienia raz na 100 lat $Q_{p1\%} = 5,5324\text{m}^3/\text{s}$

Z powyższego zestawienia wynika, że istniejący kolektor rowu R-1 przebiegający przez boisko w warunkach ekstremalnych jest w stanie pomieścić – przeprowadzić około /tylko/ 11% wody zlewniowej rowu R-1. Pozostała część wody występuje z koryta rowu i zalewa teren boiska.

4. Proponowane rozwiązanie problemu zalewania boiska sportowego.

Wykonanie zabudowy drugiego kolektora o parametrach:

- średnia $\varnothing = 1400\text{mm}$
- długość $L = 177\text{m}$
- spadku $I = 0,7\%$

Trasę zabudowy kolektora pokazano w części rysunkowo - mapowej kolorem czerwonym z wlotem i wylotem z lokalizacją w miejscu istniejącego kolektora. Zabudowa drugiej nitki kolektora będzie wiązała się z wykonaniem następujących prac:

- pogłębienia koryta rowu przed wlotem do projektowanego kolektora o $\varnothing 0,40\text{m}$ w celu właściwego przykrycia kolektora,
- budowy zbiornika przed wlotem do kolektora, który będzie spełniał formę piaskownika – osadnika o wymiarach = szerokość 3m , długość 9m i głębokość średnia $1,0\text{m}$,
- zabudowę kolektora po trasie proponowanej na rzędnych wskazanych dla różnicy wysokości pomiędzy wlotem, a wylotem równym $1,24\text{m}$ w celu uzyskania właściwego minimalnego spadku wynoszącego $I = 0,7\%$, co pozwoli przeprowadzić wody zlewniowe w ilości $Q = 5,013\text{m}^3/\text{s}$,
- przebudowę istniejącego przepustu w drodze powiatowej z obniżeniem istniejącego dna średnio o $1,25\text{m}$, dla parametrów nowego przepustu ramowego minimum $1,5 \times 1,5\text{m}$ proponowany ramiak szer. $1,5\text{m}$ i wysokości $2,0\text{m}$ dla zachowania warunków rozporządzenia ministra transportu i gospodarki morskiej z dnia 30 maja 2000r. w sprawie warunków technicznych, jakim powinny odpowiadać drogowe obiekty inżynierskie i ich usytuowania,
- przebudowę koryta rowu R-1 poniżej ul. Centralnej na odcinku 156m z przesunięciem /odsunięciem/ osi koryta rowu średnio 2m w stronę prawą patrząc w stronę odpływu na autostradę A-1. Podyktowane będzie to pogłębieniem koryta średnio od $1,3\text{m}$ za wylotem z przepustu w ul. Centralnej do zerowej głębokości na istniejącej zastawce dla odcinka 156m co wykluczy przerwanie grobli stawowej istniejącego stawu od strony Kościoła.

Wykonanie nowego kolektora pozwoli w sposób swobodny przeprowadzić wody zlewniowe rowu R-1 przez teren boiska sportowego z możliwością odprowadzenia wód drenażowych.

Przepływ – wydajność istniejącego kolektora śr 800m/m wynosi $Q = 0,585\text{m}^3/\text{s}$ + projektowanego /proponowanego/ śr 1400m/m wynosi $Q = 5,013\text{m}^3/\text{s}$ sumarycznie jest równy $Q = 5,598\text{m}^3/\text{s} > Q_{p1\%} = 5,5324\text{m}^3/\text{s}$ możliwego do wystąpienia w warunkach ekstremalnych z prawdopodobieństwem wystąpienia raz na sto lat.

Do obliczeń hydrologicznych zastosowano wzór Punzeta dla zlewni Wisły, niemniej jest on stosowany także w zlewni Odry w innych obliczeniach na terenie zlewniowym górnej Odry. Należy pamiętać, że dolina rowu R-1 będzie się rozbudowywać co doprowadzi do zmniejszenia terenów naturalnej retencji wód powierzchniowych, a w konsekwencji zwiększonego spływu wód powierzchniowych.

5 . Ogólny opis rozwiązań projektowych.

5.1. Tabelaryczne zestawienie budowli – robót z przybliżoną wartością :

Lp.	Zakres robót z lokalizacją	Długość /parametry	Wartość robót brutto
RÓW R-1 na długości 365mb początek ogrodzenie boiska – koniec istniejąca zastawka			
1	Wykonanie przebudowy koryta rowu na długości 32mb - z ubezpieczeniem typ ciężki / płyty Yumb / - wykonanie zbiornika z płyt drogowych z przyczółkami żelbetowymi, zabudową kraty, przebudową wlotu bocznego rowu	23mb	18 000,00zł
		dł 9mb szer 3m	46 000,00 zł
2	Wykonanie kolektora po trasie proponowanej z przywróceniem terenu do stanu poprzedniego	Ø 1400m/m L=177mb	250 000,00zł
3	Wykonanie wylotu – przyczółka wylotowego i połączeń z rowem bocznym , ubezpieczeniem dna przed przepustem drogowym w drodze powiatowej	1,5mx3,0m 3mb	12 000,00zł

Lp.	Zakres robót z lokalizacją	Długość /parametry	Wartość robót brutto
4	Wykonanie przebudowy przepustu drogowego w drodze powiatowej, ramiak 1,5mx2,0m + przyczółki + bariery, z likwidacją istniejącego przepustu	10mb	78 000,00zł
5	Wykonanie przebudowy koryta rowu poniżej przepustu w drodze powiatowej wraz z wykupem gruntu strony prawej pasem szerokości 5,0m na dł. 156mb z ubezpieczeniem dna rowu typ ciężki /plyty Yumb/	156mb	86 000,00zł
	Wstępna wartość zadania robót budowlanych wyceniona na podstawie już realizowanych na innym terenie. Nie uwzględnia kosztorysu inwestorskiego.		ok . 490 000,00zł
	Wartość projektu z uzyskaniem pozwolenia na budowę + operatu wodnoprawnego na wykonanie w/w robót w terminie 12 miesięcy od daty podpisania umowy.		ok. 105 000,00zł

6 . Propozycja innych rozwiązań istniejącego problemu.

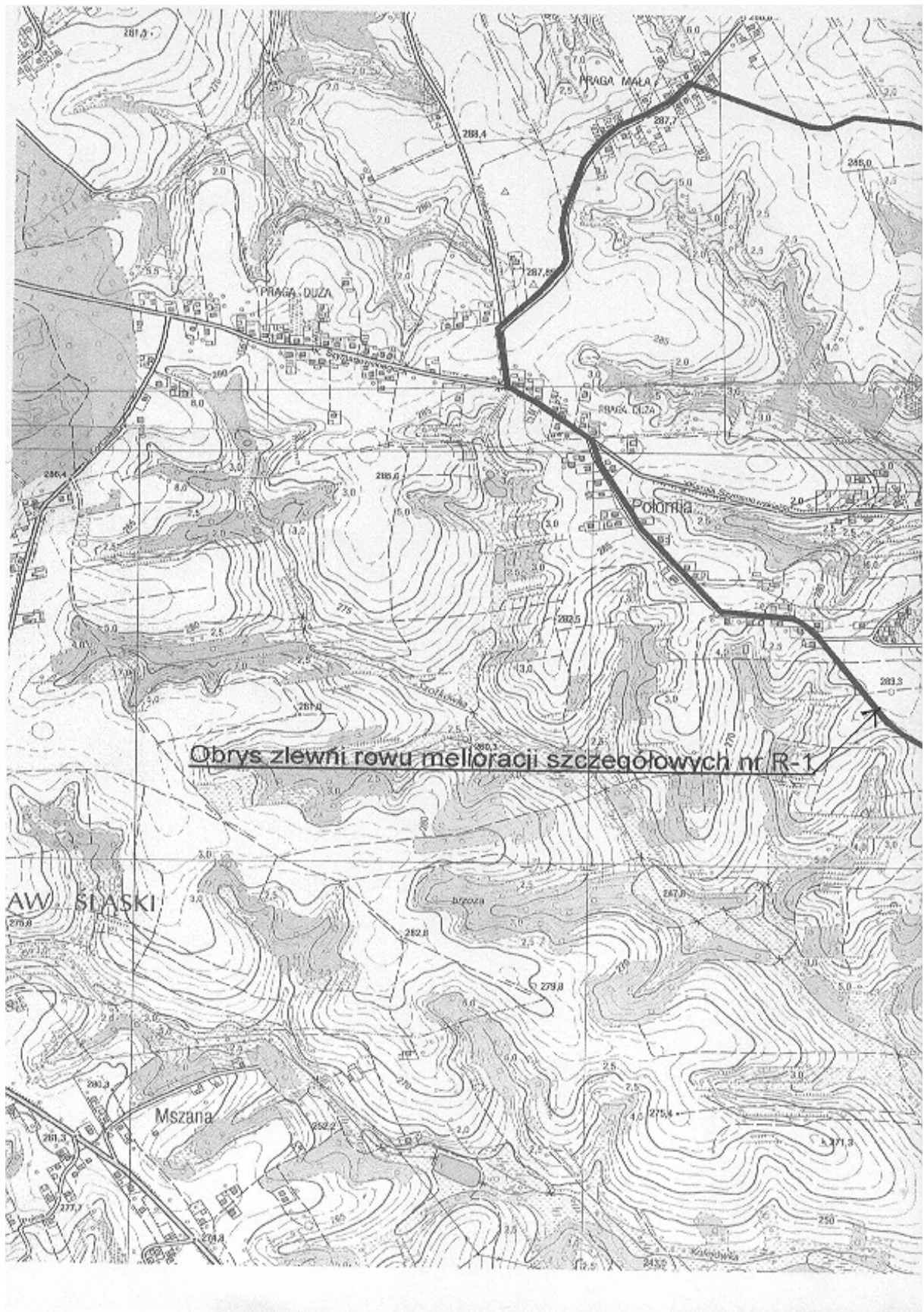
1. Budowa w całej dolinie kilku zbiorników retencyjnych, które pozwolą w sposób krótkotrwały zretencjonować wodę zlewniową rowu. Wiązać się to będzie z wykupem gruntu pod suche zbiorniki retencyjne i ich wykonaniem - czasookres realizacji dokumentacji 2 lata.
2. Wykonaniem analizy finansowej z możliwością wykonania boiska sportowego w innym miejscu /niezalewowym/.

7. Uwagi:

Proponowany kolektor \varnothing 1400mm można zabudować po przeciwnej stronie boiska. Niemniej należy uwzględnić dodatkowy koszt przekładki istniejącego gazociągu przebiegającego wzdłuż bocznej linii boiska na całej długości, przekroczenia przez kable energetyczne, wodociąg i wykonanie nowego koryta rowu R-1 od przepustu w drodze lokalnej do boiska sportowego. Wariant niewskazany hydraulicznie ze względu na rozrząd wód na dwa koryta do istniejącego kolektora \varnothing 800mm i projektowanego - proponowanego \varnothing 1400mm.

mgr inż. Czesław Lew
Upr bud-wodny-melioracyjne
Nr E-W/144/535/02
Upr bud-konstrucyjno-budowlana
Nr SLK/1294/POC/06

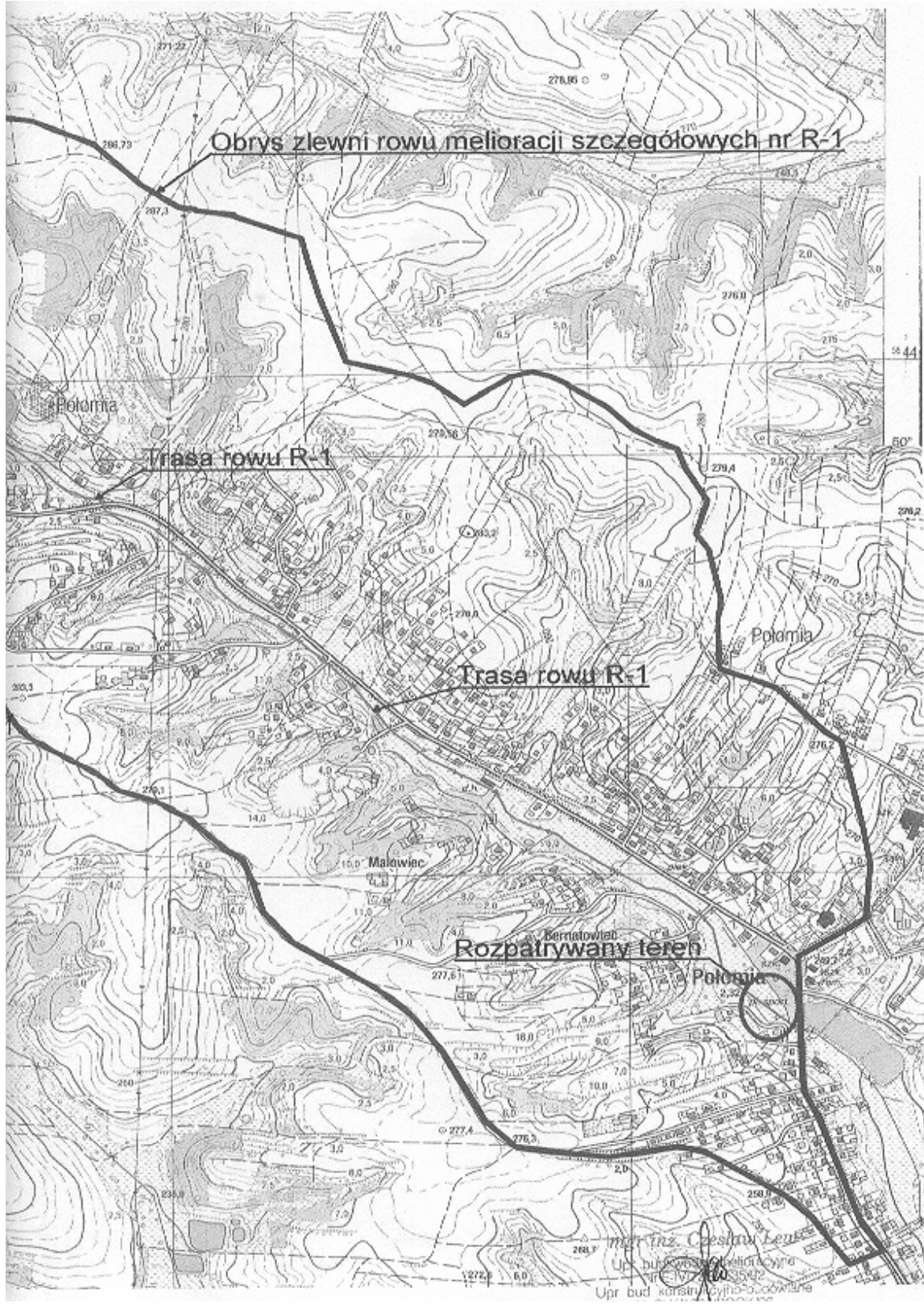
II. Część mapowo - rysunkowa



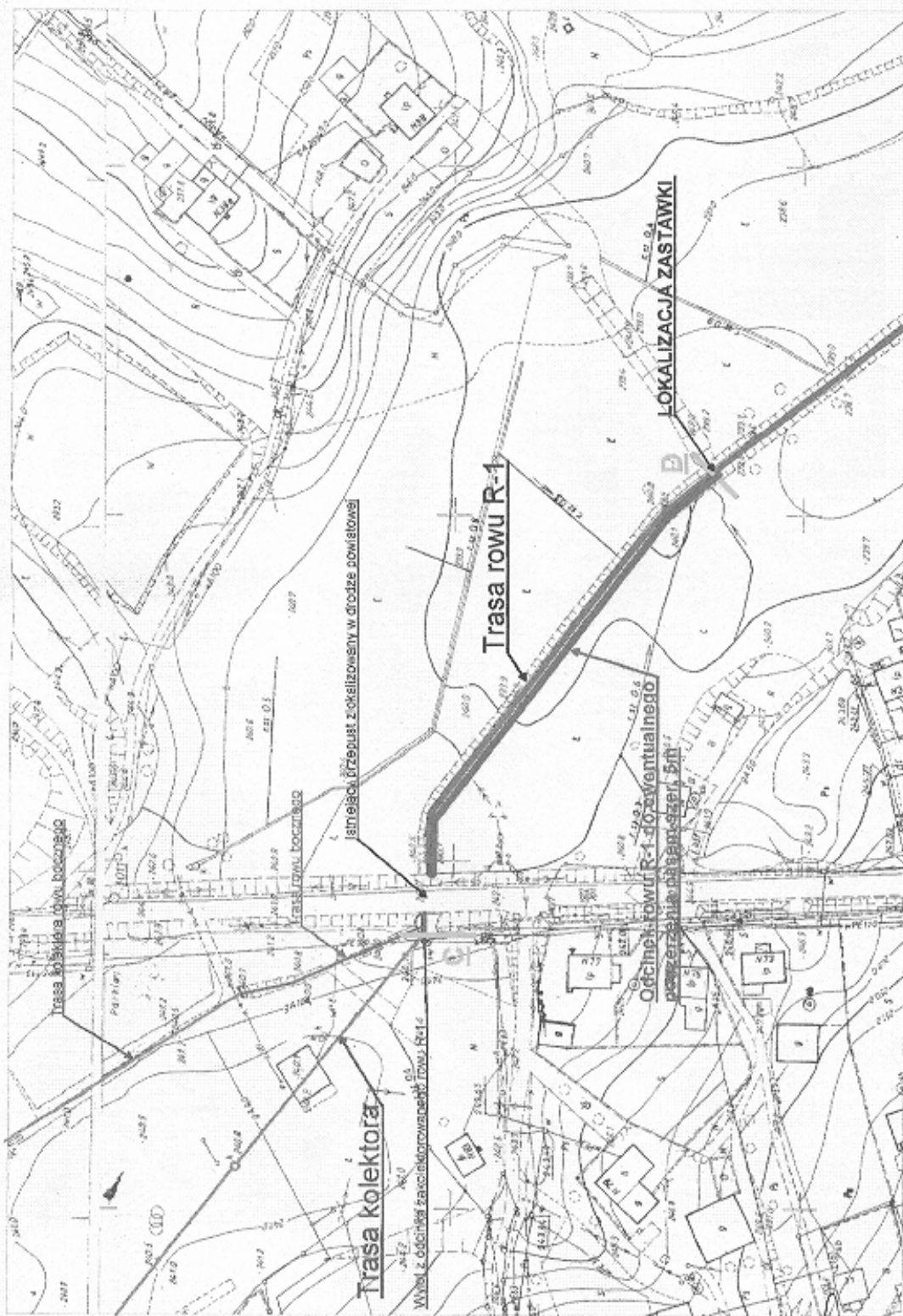
Obrys zlewni rowu melioracji szczegółowych nr R-1

AW ŚLĄSKI

Mszana



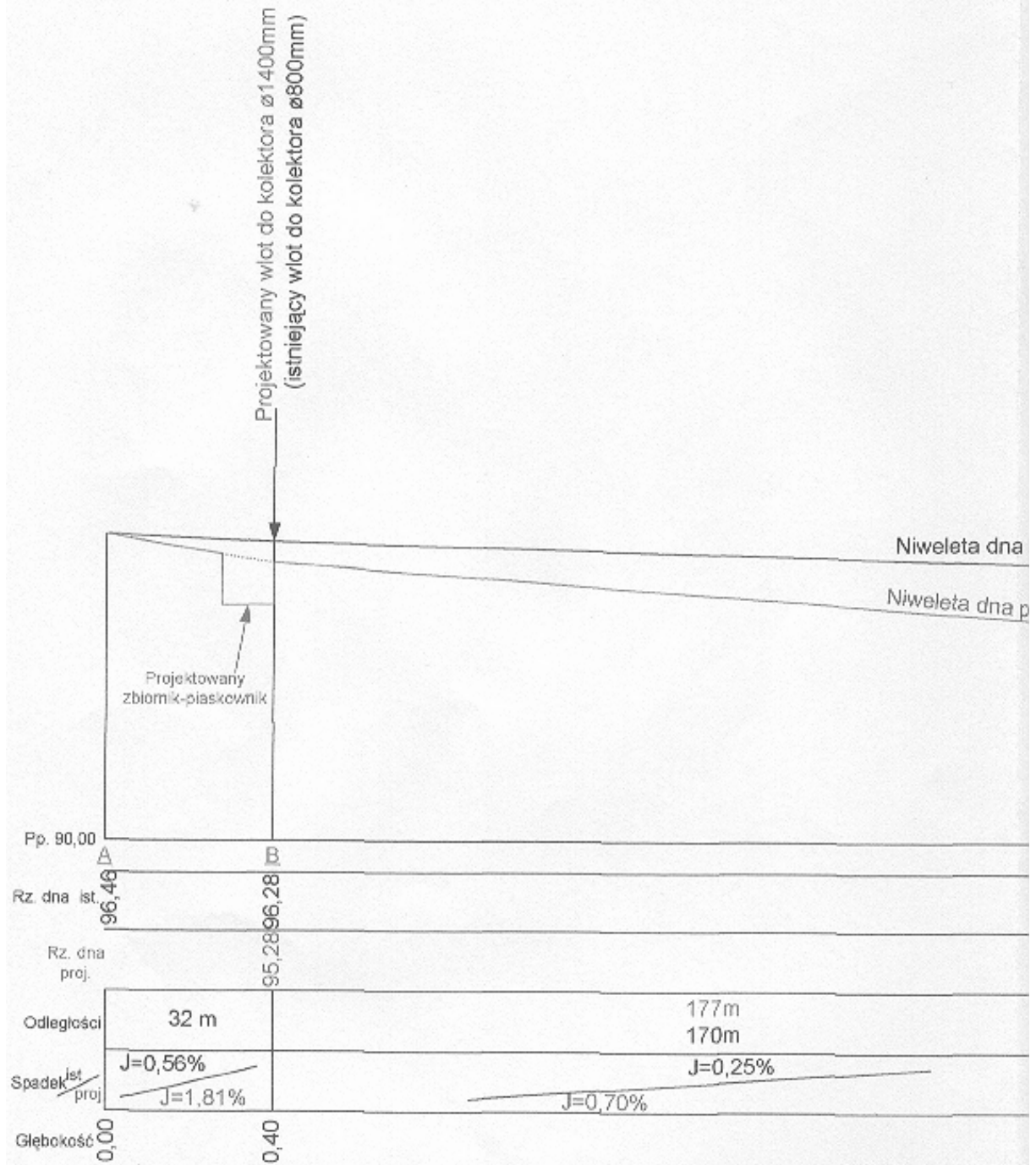
Mapa sytuacyjna terenu z lokalizowanego poniżej boiska portowego



mgr inż. Czesław Lew

Upr bud. woj. melioracyjne
Nr 01/73/33/92
Upr bud. komunalno-budowlane
Nr 01/73/33/92

Profil podłużny rowu R-1 na odcinku otwartym i zamkniętym

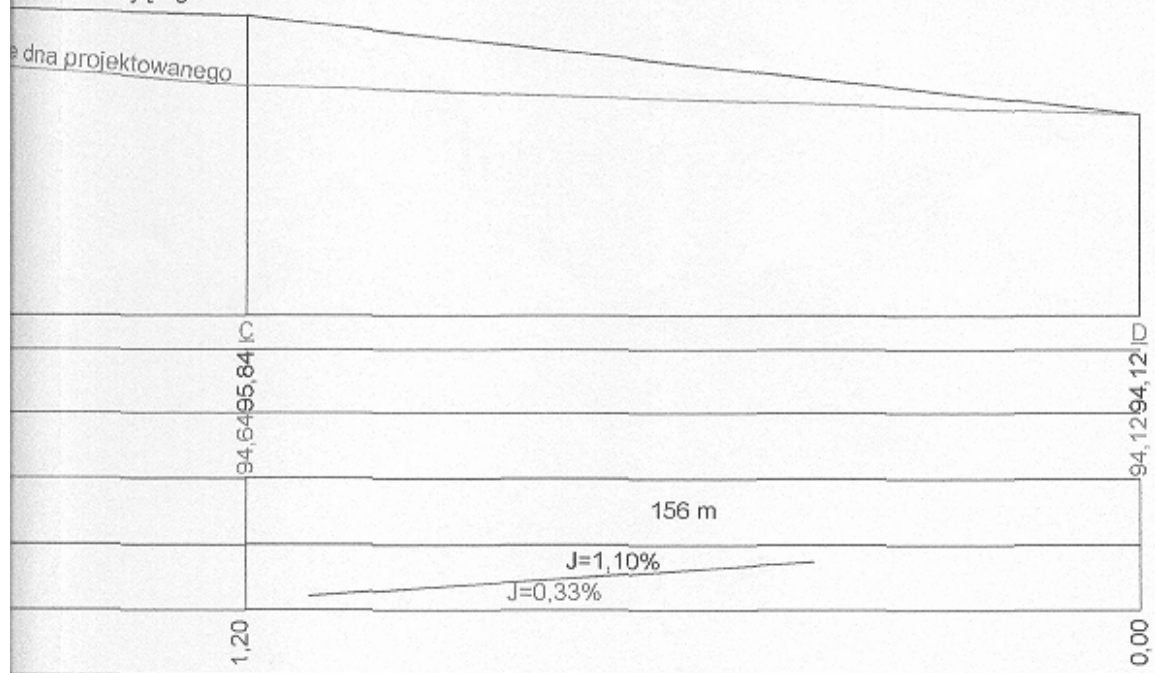


skniętym od ogrodzenia boiska sportowego do istniejącej zastawki

Projektowany wylot z kolektora $\varnothing 1400\text{mm}$
w obrębie przepustu drogi powiatowej.
Projektowana przebudowa przepustu w drodze
powiatowej do wymiarów ramiaka
szer. 1500mm x wys. 2000mm

ta dna istniejącego

e dna projektowanego



mgr inż. Czesław Lew
Upr. bud. wod. i melioracyjne
Nr 3-IV/7/2006/02
Upr. bud. kons. i cyno-budowlane
K. S. 12.12.2006

III. Załączniki – część fotograficzną

WIDOK NA ROZPATRYWANY TEREN DOLINY ROWU R-1



Widok wlotu rowu R-1
na teren zamknięty boiska



Przeplanowana zabudowa ziemiiska i otoczenia
przed wlotem do odzina zasieków w terenie

Kosa rowu R





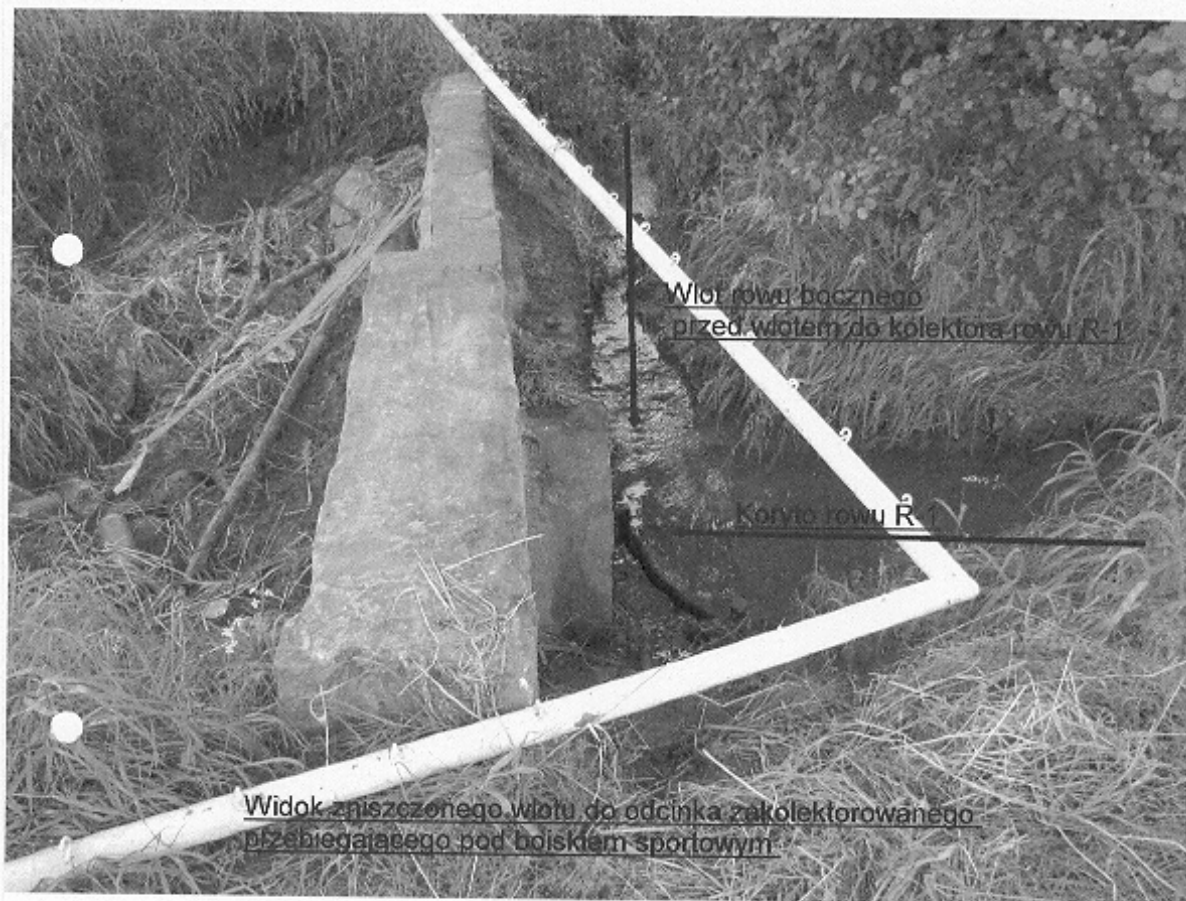
Propozycja lokalizacji zbiornika - przepływowa przed wlotem do kolektora

Opis zbiornika - przepływowa

Widok na część wlotową przed wlotem do kolektora w obrębie boiska sportowego



Widok uszkodzonego wlotu do kolektora
przebiegającego pod boiskiem sportowym



Wlot rowu bocznego
przed wlotem do kolektora rowu R-1

Koryto rowu R

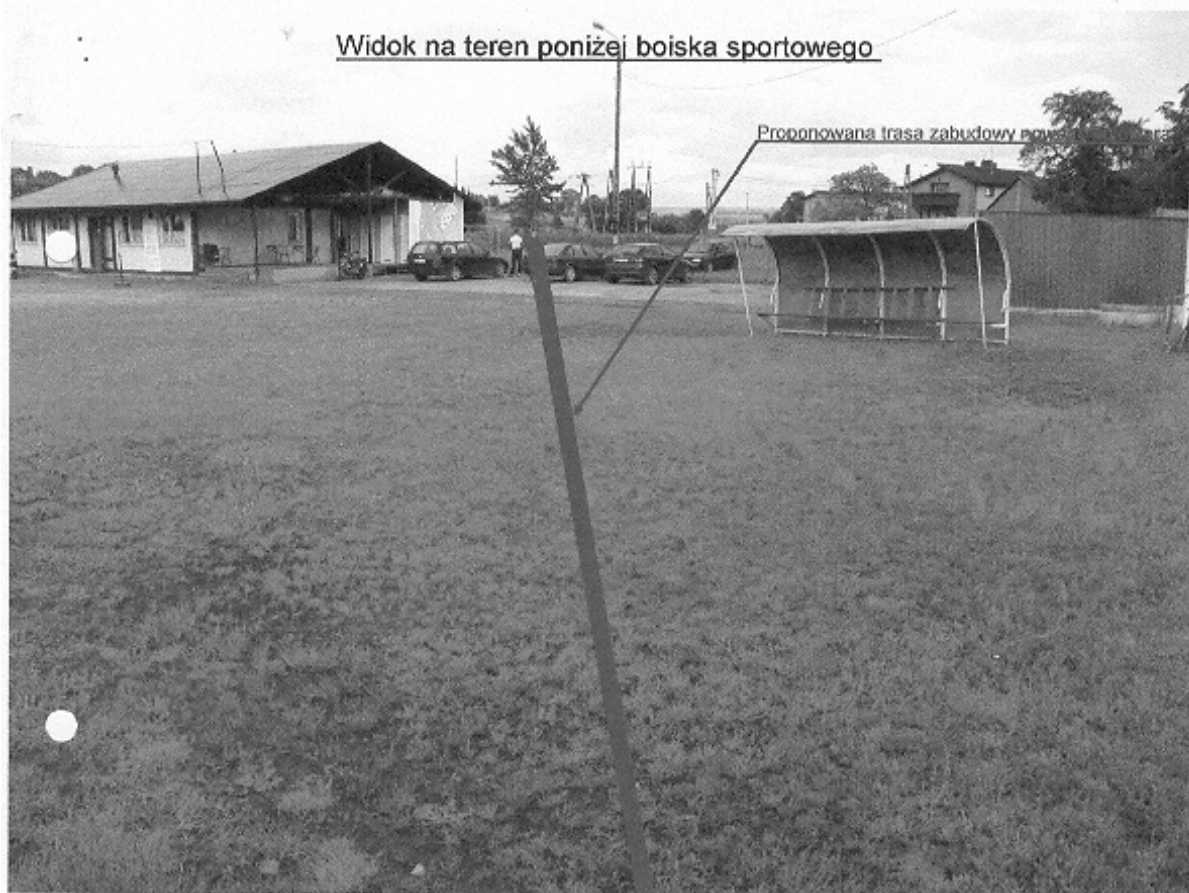
Widok zniszczonego wlotu do odcinka zakolektorowanego
przebiegającego pod boiskiem sportowym

Widok boiska sportowego



Proponowana trasa zabudowy
nowego kolektora

Widok na teren poniżej boiska sportowego



Proponowana trasa zabudowy

Widok na wlot rowu bocznego w obrębie drogi powiatowej do odbiornika rowu R-1



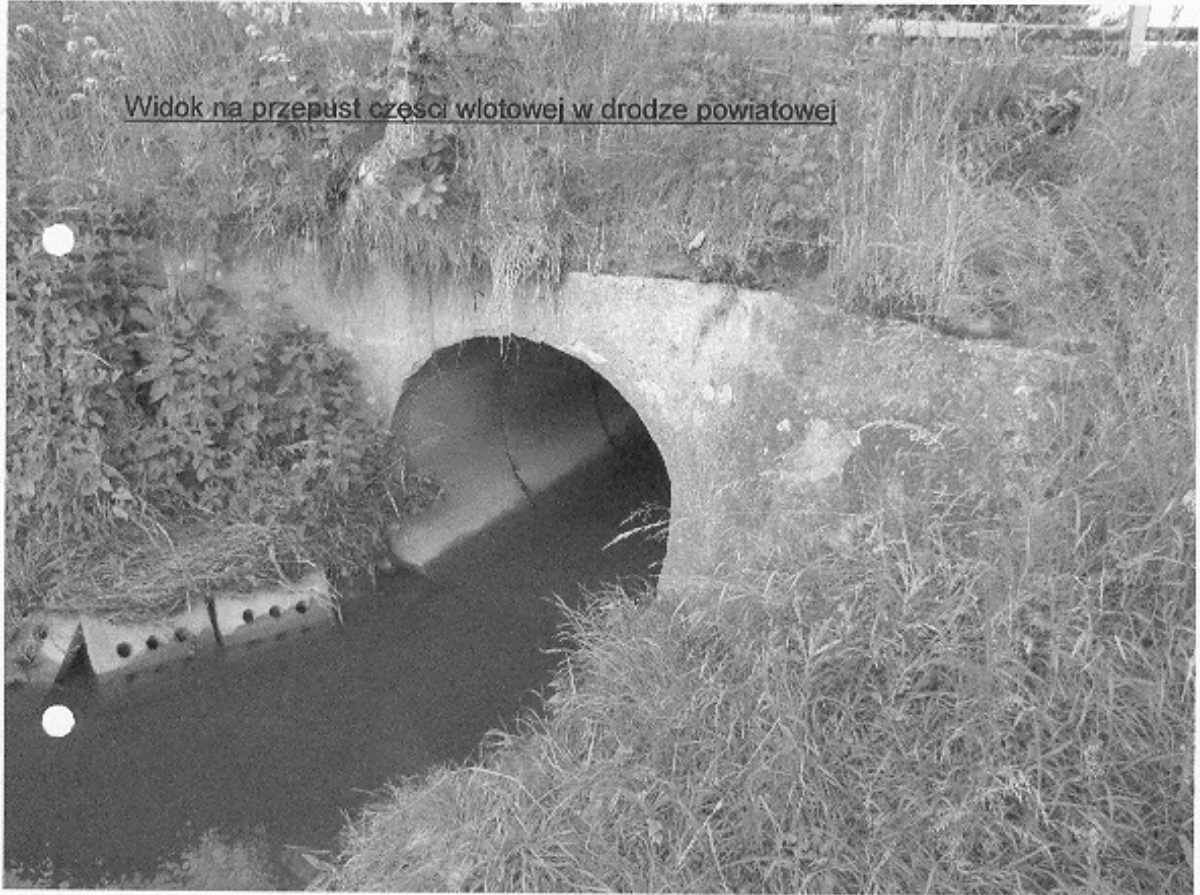
Trasa rowu bocznego z odwołaniem bocznego brzośki od strony Koszubs

Wzrost rowu R-1 w kierunku odźniaki z odwołaniem

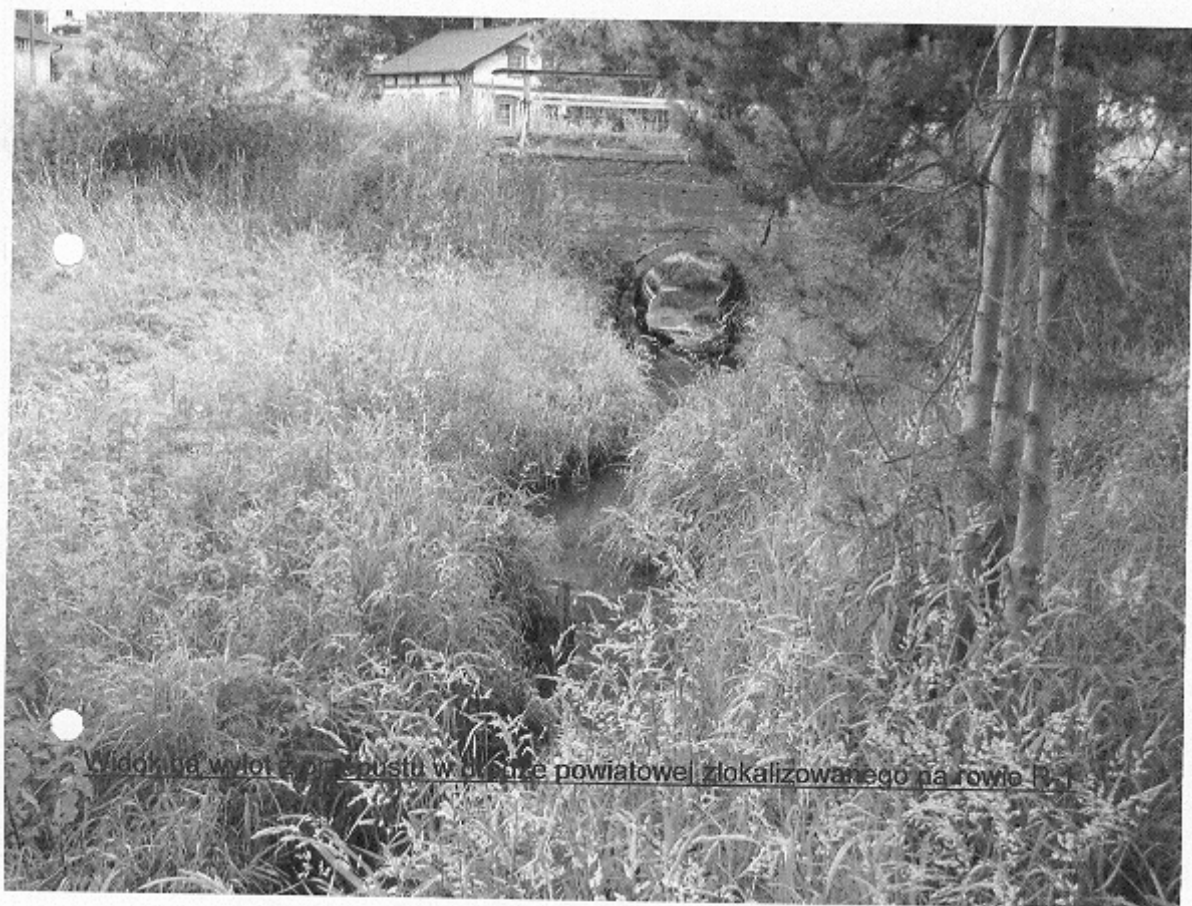
Widok na wylot z kolektora odcinka zakolektorowanego
rowu R-1 zlokalizowanego w obrębie drogi powiatowej



Istniejący wylot częściowo zatopiony



Widok na przepust części wlotowej w drodze powiatowej



Widok na wylocie z miejscowości w obszarze powiatowej, zlokalizowanego na rowie B.



Widok na zastawkę blokującą - naturalny przepływ wody w korycie rowu R-1

Widok na uszkodzoną zastawkę



IV. Obliczenia hydrologiczne

Przepływy o określonym prawdopodobieństwie pojawiania się Qp%
 metoda empiryczna Punzeta dla zlewni wyżynnych

wg wzoru:

$$Q_{p\%} = \theta_{p\%} \cdot Q_{50\%}$$

gdzie:

$Q_{p\%}$ - maksymalny roczny przepływ o prawdopodobieństwie pojawiania się p% [m3/s]

$Q_{50\%}$ - maksymalny roczny przepływ o prawdopodobieństwie pojawiania się 50% [m3/s]

$$Q_{50\%} = 0,00033 \cdot F^{0,827} \cdot h^{1,065} \cdot N^{0,07} \cdot J^{0,089}$$

gdzie:

F - powierzchnia zlewni w przekroju obliczeniowym [km2]

h - wysokość opadu rocznego [mm/rok]

N - wskaźnik nieprzepuszczalności gleb

J - średni spadek cieków [-]

$$J = \Delta W / L$$

$$\Delta W = W_1 - W_2$$

gdzie:

ΔW - różnica wysokości [km]

L - długość cieków głównych od źródeł do przekroju [km]

W_1 - wysokość źródeł [m]

W_2 - wysokość przekroju [m]

$$\theta_{p\%} = Q_p \cdot C_v^{W_p} + I$$

gdzie:

Q_p - współczynnik zależny od prawdopodobieństwa p

C_v - współczynnik zmienności

$$C_v = 3,027 \cdot \Delta W^{0,173} / F^{0,102} \cdot L^{0,066}$$

W_p - współczynnik zależny od prawdopodobieństwa p

dla:

F [km2]	2,9800	powierzchnia zlewni rowu R-1
h [mm]	700	wysokość opadu rocznego wg mapy opadów
N	60,00	gleby mało przepuszczalne
W_1	288,00	wysokość źródeł
W_2	240,00	wysokość przekroju
L [km]	2,200	długość cieków

Średni spadek cieku:

$$I = \frac{\Delta W}{L}$$

$$I = \boxed{0,0218}$$

[-]

[-]

Maksymalny roczny przepływ o prawdopodobieństwie pojawiania się 50%

$$Q_{50\%} = 0,00033 \cdot F^{0,827} \cdot h^{1,065} \cdot N^{0,07} \cdot I^{0,089}$$

[m³/s]

$$Q_{50\%} = \boxed{0,8267}$$

[m³/s]

Współczynnik zmienności

$$C_v = \frac{3,027 \cdot \Delta W^{0,173}}{F^{0,102} \cdot L^{0,056}}$$

$$C_v = \boxed{1,5202}$$

Maksymalny roczny przepływ o prawdopodobieństwie pojawiania się p%

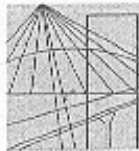
$$Q_{p\%} = \theta_{p\%} \cdot Q_{50\%}$$

$$\theta_{p\%} = Q_p \cdot C_v^{W_p} + 1$$

p%	Q _p	W _p	θ _{p%}	Q _{p%}
0,1	5,015	1,394	9,9916	8,2600
0,2	4,513	1,370	9,0106	7,4490
0,5	3,826	1,355	7,7486	6,4058
1,0	3,294	1,306	6,6922	5,5324
2,0	2,739	1,274	5,6701	4,6875
3,0	2,409	1,253	5,0715	4,1926
5,0	1,972	1,225	4,2941	3,5499
10,0	1,364	1,180	3,2359	2,6751
20,0	0,731	1,124	2,1705	1,7943
30,0	0,362	1,081	1,5693	1,2973
50,0	0,000	1,000	1,0000	0,8267

mgr inż. *Tomasz Lew*
Upr. bud. wykończeniowo-melioracyjne
Nr P. 772.0535/02
Upr. bud. kon. i. wykończeniowo-budowlana
Nr SLK/1394/POOK/06

V. Uprawnienia opracowującego opinię



SLK/OKK/7131/1294/06

Katowice, dnia 14 czerwca 2006 r.

DECYZJA

Na podstawie art. 24 ust. 1 pkt 2 ustawy z dnia 15 grudnia 2000 r. o samorządach zawodowych architektów, inżynierów budownictwa oraz urbanistów (Dz.U. z 2001 r. Nr 5, poz. 42 z późn. zm.), art. 13 ust. 1 pkt 1 i ust. 2, art. 14 ust. 1 pkt 2 ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. Prawo budowlane (Dz.U. z 2003 r. Nr 207, poz. 2016 z późn. zm.) oraz § 28 ust. 1 rozporządzenia Ministra Transportu i Budownictwa z dnia 28 kwietnia 2006 r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie (Dz.U. z 2006 r. Nr 83, poz. 578) i § 12 pkt. 1 rozporządzenia Ministra Infrastruktury z dnia 18 maja 2005 r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie (Dz.U. z 2005 r. Nr 96, poz. 817 z późn. zm.) w związku z art. 104 Kodeksu postępowania administracyjnego (Dz.U. z 2000 r. Nr 98, poz. 1071 z późn. zm.)

Okręgowa Komisja Kwalifikacyjna Śl.OiIB n a d a j e

Panu(i) Czesławowi Lew

Mgr inż. melioracji wodnych
ur. dnia 01 marca 1963 w Lubaczowie

UPRAWNIENIA BUDOWLANE
numer ewidencyjny SLK/1294/POOK/06

do projektowania bez ograniczeń
w specjalności konstrukcyjno - budowlanej

UZASADNIENIE

Okręgowa Komisja Kwalifikacyjna Śląskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa w Katowicach na podstawie protokołów z postępowania kwalifikacyjnego oraz z przeprowadzonego egzaminu, stwierdziła, że Pan(i) **Czesław Lew** posiada wymagane prawem: wykształcenie i praktykę zawodową oraz uzyskał(a) pozytywny wynik egzaminu - konieczne do uzyskania uprawnień budowlanych do **projektowania bez ograniczeń w specjalności konstrukcyjno - budowlanej**.

Szczegółowy zakres uprawnień jest określony na odwrocie niniejszej decyzji.

Pouczenie

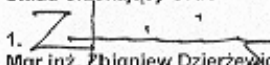
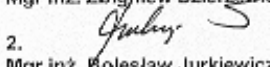
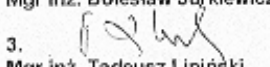
1. Zgodnie z art. 12 ust. 7 w/w ustawy Prawo budowlane – podstawę do wykonywania samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie stanowi wpis do centralnego rejestru Głównego Inspektora Nadzoru Budowlanego oraz wpis na listę członków właściwej izby samorządu zawodowego.
2. Od niniejszej decyzji służy odwołanie do Krajowej Komisji Kwalifikacyjnej Polskiej Izby Inżynierów Budownictwa w Warszawie, za pośrednictwem Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej Śl.OiIB w Katowicach w terminie 14 dni od dnia jej doręczenia.

Otrzymują:

1. Pan(i) Czesław Lew
Kapitana Janiego 17A/3
44-200 Rybnik
2. Okręgowa Rada Izby
3. Główny Inspektor
Nadzoru Budowlanego
4. a/a.



Skład orzekający OKK

1. 
Mgr inż. Zbigniew Dzierżewicz
2. 
Mgr inż. Bolesław Jurkiewicz
3. 
Mgr inż. Tadeusz Lipiński

z a k r e s:

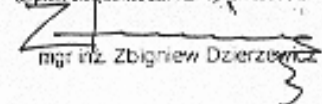
Na podstawie art. 12 ust. 1 pkt 1 i art. 13 ust. 4 Prawa budowlanego w związku z § 3 i § 17 ust. 1 pkt 1 rozporządzenia Ministra Infrastruktury z dnia 18 maja 2005 r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie **Pan(i) Czesław Lew** jest uprawniony(a) w specjalności **konstrukcyjno - budowlanej** do:

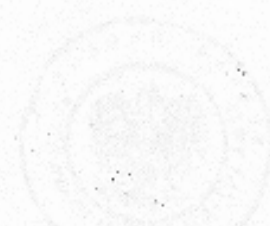
- projektowania obiektu budowlanego w zakresie sporządzania projektu architektoniczno - budowlanego, w odniesieniu do konstrukcji obiektu,
- sprawdzania projektów budowlanych i sprawowania nadzoru autorskiego,
- sprawowania kontroli technicznej utrzymania obiektów budowlanych

bez ograniczeń.

Na podstawie § 15 rozporządzenia Ministra Transportu i Budownictwa z dnia 28 kwietnia 2006 r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie - uprawnienia niniejsze uprawniają również do sporządzania projektu zagospodarowania działki lub terenu w zakresie specjalności konstrukcyjno - budowlanej.

PRZEWODNICZĄCY
OKREŚLONEJ KLASY KWALIFIKACYJNEJ
W SPECJALNOŚCI KONSTRUKCYJNO-BUDOWLANEJ


mgr inż. Zbigniew Dzierżewicz



Katowice, 1992-03-30

Decyzja

o stwierdzenie przygotowania zawodowego do pełnienia samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie.

Na podstawie § 5 ust. 1, § 7 i § 13 ust. 1 pkt 5 rozporządzenia Ministra Gospodarki Terenowej i Ochrony Środowiska z dnia 20 lutego 1975 roku w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie (Dz.U.Nr 8, poz. 46) stwierdza się, że :

Pan Lew Czesław

mgr inż. melioracji wodnych

urodzony 1 marca 1963 roku w Lubaczowie

posiada przygotowanie zawodowe upoważniające do wykonania samodzielnej funkcji

kierownika budowy

w specjalności wodno-melioracyjnej .

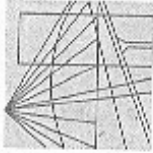
Pan Lew Czesław jest upoważniony do:

1. kierowania, nadzorowania i kontrolowania budowy i robót, kierowania i kontrolowania wytwarzania konstrukcyjnych elementów budowlanych oraz oceniania i badania stanu technicznego w zakresie budowy melioracji wodnych i ujęć wód - o powszechnie znanych rozwiązaniach konstrukcyjnych .
2. sporządzania w budownictwie osób fizycznych projektów budowli melioracji wodnych i ujęć wód.



Z UP. WOJEWODY

dr Włodzisław Babia
DYREKTOR WYDZIAŁU



Ś L A Ś K A
O K R Ę G O W A
I Z B A
I N Ż Y N I E R Ó W
B U D O W N I C T W A

Katowice, 21 grudnia 2009 r.

Pani/Pan Czesław Lew
ul. Janiego 17A/2
44-200 Rybnik

ZAŚWIADCZENIE

Pani/Pan Lew Czesław
jest członkiem Śląskiej Okręgowej Izby Inżynierów
Budownictwa o numerze ewidencyjnym **SLK/WWMI/3900/01**
i posiada wymagane ubezpieczenie od odpowiedzialności
cywilnej.

Niniejsze zaświadczenie jest ważne do dnia 31.12.2010 r.

PODZIAŁOWA IZBA INŻYNIERÓW BUDOWNICTWA
ŚLĄSKIEJ OKRĘGOWEJ
Somulski
mgr inż. Stefan Czarnobob