

## Przedmiar robót

Nr	Kod pozycji	STWiOR	Opis robót, wyliczenie ilości robót	Jm	Ilość
	Kosztyorys		<b>Przebudowa drogi, budowa chodnika i kanalizacji deszczowej w ciągu dr. gminnej nr K 470093 w m. Leńcze i Podolany w km 0+074 - 0+996.</b>		
1	Element		<b>ROBOTY ROZBIÓRKOWE</b>		
1.1	KNR 231/816/1	D-01.00.00.	Rozebranie przepustów rurowych, rury betonowe Fi 40 cm		
	Wyliczenie ilości robót:				
	a/ str.lewa:	6+8,5+5+20	39,50		
	b/ str.pr.:	13+4+9,5+7,5	34,00		
	RAZEM:		73,50	m	73,50
1.2	KNR 231/816/2	D-01.00.00.	Rozebranie przepustów rurowych, rury betonowe Fi 50 cm		
	Wyliczenie ilości robót:				
	a/ str. lewa:	8,5+7+11	26,50		
	b/ str. prawa:	5,5	5,50		
	RAZEM:		32,00	m	32,00
1.3	KNR 1501/206/8	D-01.00.00.	Rozbiórka rurociągów, Fi 1500 i 1800 wydobyć rur mechanicznie /anal./		
	Wyliczenie ilości robót:				
		5,5+4,5	10,00		
	RAZEM:		10,00	m	10,00
1.4	KNR 231/816/4	D-01.00.00.	Rozebranie przepustów rurowych, ścianki czołowe.- str. lewa + prawa.	m3	6,00
1.5	KNNR 6/807/2	D-01.00.00.	Rozebranie ścieków 50*50*15 z elementów betonowych, podsypka piaskowa.- k. bud. nr 24 w km 0+793-0+830.	m	37,00
1.6	KNNR 6/802/3	D-01.00.00.	Rozebranie nawierzchni, masy mineralno-bitumiczne , ręcznie		
	Wyliczenie ilości robót:				
	a/ przy wbudow. ścieków przukr. wg Zał. nr 4:	92,2+38,8	131,00		
	b/ przy wyk. przykanal.:	16+4+5+6	31,00		
	RAZEM:		162,00	m2	162,00
1.7	KNRW 510/323/1	D-01.00.00.	Cięcie nawierzchni mechanicznie, masy mineralno-bitumiczne, grubość cięcia 5 cm		
	Wyliczenie ilości robót:				
	a/ str. lewa: 0+074-0+209:	135,0	135,00		
	b/ str. pr.: 0+350-0+420:	70,0	70,00		
	c/ str.lewa: 0+410-0+440:	30,0	30,00		
	d/ str.lwea: 0+480-0+520:	40,0	40,00		
	e/ str. l+p: 0+620-0+640:	20,0	20,00		
	f/ str. prawa: 0+780-0+800:	20,0	20,00		
	g/ str. lewa: 0+800-0+900:	100,0	100,00		
	h/ str. prawa: 0+910-0+930:	20,0	20,00		
	i/ str. lewa: 0+970-0+991:	21,0	21,00		
	j/ przykan. przez jezdnię:	(16+4+4,2+5)*2	58,40		
	RAZEM:		514,40	m	514,4
1.8	Kalkulacja własna	D-05.03.11.	Frezowanie jezdni gł. 7cm - dostosowanie wysokościowe w km 0+074 i 0+991.na dł. 10,0m		
	Wyliczenie ilości robót:				
		65,0+92,0	157,00		
	RAZEM:		157,00	m2	157,00
1.9	KNR 401/108/19	D-01.00.00.	Wywóz samochodami samowyladowczymi , gruz z konstrukcji żelbetowych i żwirobetonowych- własnym kosztem i staraniem.		
	Wyliczenie ilości robót:				
	a/ rury bet. Fi 400:	73,5*0,150*0,5	5,51		
	b/ j.w. lecz Fi 500:	32,0*0,225*0,5	3,60		
	c/ j.w. lecz Fi 1500:	11,0*0,912*0,5	5,02		
	d/ j.w. lecz Fi 1800:	9,0*1,322*0,5	5,95		
	e/ ścianki czoł. - beton:	6,0	6,00		
	f/ kor. bet. 50*50*15:	74,0*0,0375	2,78		
	g/ naw. bitum.:	162,0*0,06	9,72		
	h/ kraw. bet.:	11,0*0,052	0,57		
	i/ obrzeża bet.:	8,0*0,0255	0,20		
	RAZEM:		39,35	m3	39,35

Nr	Kod pozycji	STWiOR	Opis robót, wyliczenie ilości robót	Jm	Ilość
2	Element		<b>ROBOTY ROZBIÓRKOWE i PONOWNE WBUDOWANIE; zjazdy w km 0+757 str. pr.; 0+632 str. lewa.</b>		
2.1	KNNR 6/806/2	D-01.00.00.	Rozebranie krawężników betonowych 30*15, krawężniki betonowe na podsypce cementowo-piaskowej		
Wyliczenie ilości robót:					
zjazd 0+757:			11,00	11,00	
			RAZEM:	11,00	m
					11,00
2.2	KNNR 6/403/3	D-08.01.01.	Krawężniki wraz z wykonaniem ław, betonowe wystające 15x30 cm, ława betonowa, podsypka cementowo-piaskowa		
Wyliczenie ilości robót:					
			11,0+(2*4)	19,00	
			RAZEM:	19,00	m
					19,0
2.3	KNNR 6/802/7	D-01.00.00.	Rozebranie nawierzchni, nawierzchnia z kostki brukowej betonowej gr. 8cm ręcznie /analogia/.		
Wyliczenie ilości robót:					
str. prawa:			40,0	40,00	
str. lewa:			28,0	28,00	
			RAZEM:	68,00	m2
					68,00
2.4	KNNR 6/204/5	D-04.04.02.	Uzupełnienie podbudowy z kamienia tłuczonego 0-31,5, warstwa górna, po uwałowaniu 10 cm		
Wyliczenie ilości robót:					
str. prawa:			40,0	40,00	
str. lewa:			18,0	18,00	
			RAZEM:	58,00	m2
					58,00
2.5	KNNR 6/502/3 (1)	D-05.03.23.	Nawierzchnia z kostki brukowej - grubość 8 cm, podsypka cementowo-piaskowa z wypełnieniem spoin piaskiem, kostka szara - kostka z odzysku.	m2	58,00
2.6	KNNR 6/806/8	D-01.00.00.	Rozebranie obrzeża trawnikowe 8x30 cm na podsypce piaskowej - str. lewa.	m	8,00
2.7	KNNR 6/404/3	D-08.03.01.	Obrzeża betonowe, 30x8 cm, podsypka piaskowa, wypełnienie spoin piaskiem	m	5,00
2.8	KNNR 231/402/3	D-10.01.04.	Ławy pod obrzeża, betonowa zwykła		
Wyliczenie ilości robót:					
			5,0*0,018	0,09	
			RAZEM:	0,09	m3
					0,09
3	Element		<b>ROBOTY ZIEMNE.</b>		
3.1	KNNR 1/202/2	D-02.00.00.	Roboty ziemne wykonywane koparkami podsiębiernymi, kategoria gruntu III- własnym kosztem i staraniem; wg przek. pop. dot. chodnika, poszerzen, ścieku przykr., korytka, rowy.		
Wyliczenie ilości robót:					
a/ wg Zał. nr 1 - tab. = 1261,6					
b/ j.w. lecz kanal. deszcz. = 793,2					
c/ rurow. Fi 400; km 0+580 do D25;					
L=12; oraz między D24-D25 L=7,0;					
(12+7)*1,2*1,5=34,2					
d/ koniec Fi 1000; 0+991-0+996; L=5,0;					
5,0*1,8*1,0					
e/ ścianki czoł. przep. na zj./6szt./;					
6,0*2,0*1,0*0,4=4,80					
f/ śc. czoł. Fi 400; pocz kan.:					
1,0*2,0*1,0*0,4=0,80					
g/ śc. czoł. na Fi 1000 /2szt/ :					
2,0*3,0*1,0*0,5=3,0					
h/ st. rew. Fi 1000;					
2,0*2,0*(39,5+34+3)=306,3					
i/ st. rew. Fi 1500: 2,5*2,5*(2,5*11)=84,4					
j/ zjazdy /różn. głęb. w stos. do chodn.=					
17cm; 155,1*0,17=26,4					
k/ pod podmur. ogrodz. k. b.nr 24:					
(39+3+4+46+3+5)*0,7*0,2=14,0					
l/ wylot W2; prof. skarp = dna L=10,0m;					
(2*1,5+0,9)*0,15*10,0=5,9					
m/ st. ściek. Fi 500;					
1,5*1,5*1,5*(18+6+1+18+2)=151,9					
n/ przył. Fi 400 i Fi 500 /dół/:					
9,0*1,2*1,2=13,0					
Razem: 1261,6+793,2+34,2+9,0+4,8+0,8					
+3,0+306,0+84,4+151,9+74,0+13,0+26,					
4+14,0+5,9=2782,5m3					
- mechanicznie 95%:			2782,5*0,95	2 643,38	
			RAZEM:	2 643,38	m3
					2 643,4

Nr	Kod pozycji	STWiOR	Opis robót, wyliczenie ilości robót	Jm	Ilość
3.2	KNNR 1/301/2 (1)	D-02.00.00.	j.w. lecz ręcznie 5%.		
			Wyliczenie ilości robót:		
			ręcznie 5%:		
			2782,5*0,05		139,13
			RAZEM:	m3	139,1
3.3	Kalkulacja własna	D-02.00.00.	Zasyp budowli pospółką z zagęszczeniem.		
			Wyliczenie ilości robót:		
			a/ wg Zał. nr 1:		453,7
			b/ j.w. lecz kanal. deszcz.:		382,3
			c/ st. rew.Fi 1000 i 1500:		(2,0*2,0-3,14*0,6*0,6)*(76,5-36,0*0,4)
					178,20
					(2,5*2,5-3,14*0,8*0,8)*(13,5-7*0,4)
					45,37
			d/ st. ściek. Fi 500:		(1,5*1,5-3,14*0,3*0,3)*1,5*45
					132,80
			e/ przykan. Fi 200:		74,0*1,0*0,5
					37,00
			f/ przył. Fi 400 i 500:		9,0*1,2*0,5
					5,40
			RAZEM:	m3	1 234,8
3.4	KNRW 201/309/2	D-02.00.00.	Ręczne formowanie nasypów, ziemia dostarczona samochodami samowyladowczymi, grunt kategorii III-IV- nasypy niebudowlane z gruntu z wykopów, tj. uzupełnienie poza chodnikiem, kształtowanie nachylenia skarp.		
			Wyliczenie ilości robót:		
			wg Zał. nr 1:		305,1
			RAZEM:	m3	305,10
3.5	KNNR 1/408/2	D-02.00.00.	Zagęszczanie nasypów, ubijakiem mechanicznym, grunt spoisty kategorii III	m3	305,1
3.6	KNNR 1/313/4	D-02.00.00.	Umocnienie ścian wykopów wraz z rozbiórką palami szalunkowymi stalowymi (wypraskami) w gruntach suchych, szerokość do 1 m, umocnienie ażurowe w gruncie kategorii III-IV, głębokość do 3 m		
			Wyliczenie ilości robót:		
			a/ st. rew.Fi 1000:		(11+9+2)*4*2,5
					220,00
					(3+2)*4*2,0
					40,00
					(5+4)*4*1,5
					54,00
			b/ j.w. lecz Fi 1500:		(1+3)*4*1,5
					24,00
					2*4*2,0
					16,00
					4*2,5
					10,00
			c/ st. ściek. Fi 500:		(36+2+7)*4*1,5
					270,00
			d/ kanal. deszcz. Fi 400 i 1000:		662*(2*1,2)
					1 588,80
					100*2*2,0
					400,00
			RAZEM:	m2	2 622,80
4	Element		<b>KANALIZACJA DESZCZOWA -projekt.; odc. A-B km 0+077-0+386; L=309; Fi 400 str. prawa ; odc. F-G km 0+564-0+899; L=341,0; Fi 400 str. lewa.</b>		
4.1	KNNR 4/1411/2	D-02.00.00.	Podłoża pod kanały i obiekty z materiałów sypkich, grubość 15 cm		
			Wyliczenie ilości robót:		
			a/ odc. A-B;		309,0*1,2*0,15
					55,62
			b/ odc. F-G; + pod zjazdem km 0+584		(341,0 +12,0)*1,2*0,15
					63,54
			RAZEM:	m3	119,16
4.2	KNNR 4/1308/6	D-03.02.01.	Kanały z rur typu PVC-U łączone na wcisk, Fi 400 mm, SN8		
			Wyliczenie ilości robót:		
					309,0+353,0
					662,00
			RAZEM:	m	662,0
4.3	Kalkulacja własna	D-03.02.01.	Obsypka boczna i górna rurociągów drobnym żwirem z zagęszczeniem.		
			Wyliczenie ilości robót:		
			obsypka boczna		309,0*(1,2*0,4-3,14*0,2*0,2)
					109,51
					353,0*(1,2*0,4-3,14*0,2*0,2)
					125,10
			zasypka:		309,0*1,2*0,15
					55,62
					353,0*1,2*0,15
					63,54
			RAZEM:	m3	353,77
4.4	KNNR 4/1410/2	D-10.01.04.	Warstwa wyrównawcza z chudego betonu gr. 10cm - pod studnie Fi 1000 i 1500.		
			Wyliczenie ilości robót:		
			a/ odc. A-B; il. st. Fi 1000 = 18 szt.:		18,0*3,14*0,75*0,75*0,10
					3,18
			b/ odc. F-G; il. st. Fi 1000 = 16 szt.		16,0*3,14*0,75*0,75*0,10
					2,83
			il. st. Fi 1500 + 1 szt.		3,14*1,0*1,0*0,10
					0,31
			RAZEM:	m3	6,32
4.5	KNNR 4/1413/8	D-10.01.04.	Podstawa studni betonowa, beton C20/25, gr. 25cm.- beton hydrotechn.		
			Wyliczenie ilości robót:		
			Fi 1000:		(18+16)*3,14*0,75*0,75*0,25
					15,01
			Fi 1500:		3,14*1,0*1,0*0,25
					0,79
			RAZEM:	m3	15,80

Nr	Kod pozycji	STWiOR	Opis robót, wyliczenie ilości robót	Jm	Ilość
4.6	KNNR 4/1423/2	D-03.02.01.	Kominy włazowe z kręgów betonowych, Fi 1000 mm. Wyliczenie ilości robót: a/ D1=2,0; D2=2,0; D3=2,0; D4=2,5; D5=2,5; D6=2,5; D7=2,5; D8=2,5; D9=2,5; D10=2,5; D11=2,5; D12=2,5; D13=1,5; D14=2,5; D15=1,5; D16=1,5; D17=1,5; D18=2,5 = 39,5m b/ D24=1,5; D25=2,5; D26=2,0; D27=2,5; D28=1,5; D29=2,0; D30=1,5; D31=1,5; D32=2,5; D33=2,5; D34=2,5; D35=2,5; D36=2,5; D37=2,5; D38=2,5; D39=1,5 = 34,0m RAZEM:	39,50 34,00 73,50 m	73,50
4.7	Kalkulacja własna	D-03.02.01.	Kominy włazowe z kręgów betonowych, Fi 1500 mm; D23A=2,5m	m	2,50
4.8	KNNR 4/1423/5	D-03.02.01.	Pokrywa nastudzienna z pierścieniem odciążającym i włazem (kpl), komin Fi 1000/600 mm	szt	34,00
4.9	KNNR 4/1423/6	D-03.02.01.	Pokrywa nastudzienna z pierścieniem odciążającym i włazem (kpl), komin Fi 1500/600 mm	szt	1,0
4.10	KNNR 6/605/3	D-10.01.04.	Ścianki czołowe dla rur Fi 40 cm w km 0+580 /wlot/.	szt	1,00
4.11	KNNR 4/1413/8	D-10.01.04.	Podstawa studni betonowa z bet. C12/15 gr. 10cm pod studz. ściekowe - beton hydrotechn. Wyliczenie ilości robót: a/ odc. A-B: 18 szt. b/ odc. G-H: 18 szt. razem 36szt: RAZEM:	2,83 2,83 m3	2,8
4.12	KNNR 4/1424/2	D-03.02.01.	Studzienki ściekowe uliczne i podwórzowe, Fi 500 mm, z osadnikiem bez syfonu	szt	36,00
4.13	KNNR 4/1411/2	D-02.00.00.	Podsypka pod przykanaliki Fi 200, grubość 15 cm/piasek/. Wyliczenie ilości robót: a/ odc. A-B: 14*1,0+4*5,5=36,0m b/ odc. G-H: 15*1,0+2*1,5+3,0=21,0 razem: 57,0m RAZEM:	8,55 8,55 m3	8,55
4.14	KNNR 4/1308/3	D-03.02.01.	Przykanaliki z rur typu PVC łączone na wcisk, Fi 200 mm	m	57,00
4.15	Kalkulacja własna	D-02.00.00.	Obsypka boczna i górna rurociągów drobnym żwirem z zegęszczaniem. Wyliczenie ilości robót: obsypka: 36,0*(1,0*0,2-3,14*0,1*0,1) 21,0*(1,0*0,2-3,14*0,1*0,1) zasypka: 36,0*1,0*0,15 21,0*1,0*0,15 RAZEM:	6,07 3,54 5,40 3,15 18,16 m3	18,2
5	Element		<b>KANALIZACJA DESZCZOWA - ISTNIEJĄCA w km 0+386-0+583; studzienki ściekowe.</b>		
5.1	KNNR 4/1413/8	D-10.01.04.	Podstawa studni betonowa z bet. C12/15 gr. 10cm pod studz. ściekowe - beton hydrotechn. Wyliczenie ilości robót: ilość st. ściek. Fi 500 = 7: RAZEM:	0,55 0,55 m3	0,6
5.2	KNNR 4/1424/2	D-03.02.01.	Studzienki ściekowe uliczne i podwórzowe, Fi 500 mm, z osadnikiem bez syfonu	szt	7,00
5.3	KNNR 4/1411/2	D-02.00.00.	Podsypka pod przykanaliki Fi 200, grubość 15 cm/piasek/. Wyliczenie ilości robót: 6,0*1,0+7,5=13,5m: RAZEM:	2,03 2,03 m3	2,0
5.4	KNNR 4/1308/3	D-03.02.01.	Przykanaliki z rur typu PVC łączone na wcisk, Fi 200 mm	m	13,50
5.5	Kalkulacja własna	D-02.00.00.	Obsypka boczna i górna rurociągów drobnym żwirem z zegęszczaniem. Wyliczenie ilości robót: obsypka: 13,5*(1,0*0,2-3,14*0,1*0,1) zasypka: 13,5*1,0*0,15 RAZEM:	2,28 2,03 4,31 m3	4,3
5.6	KNNR 231/1406/3	D-10.01.04.	Regulacja pionowa studzienek dla urządzeń podziemnych, wazy kanałowe - kanał. istniejąca.	szt	5,00

Nr	Kod pozycji	STWIOR	Opis robót, wyliczenie ilości robót	Jm	Ilość
6	Element		<b>ODTWORZENIE nawierz. drogi po wyk. przykan. w km 0+074 - 0+404; str. prawa.</b>		
6.1	KNNR 6/103/1	D-02.00.00.	Profilowanie i zagęszczanie podłoża pod warstwy konstrukcyjne nawierzchni, wykonywane ręcznie, kategoria gruntu II-IV		
Wyliczenie ilości robót:					
przykanal.: w km 0+112; 0+146;			20,0*1,0		
0+177,5; 0+209; 0+404; 5*4,0=20,0				20,00	
			RAZEM:	20,00	m2 20,00
6.2	KNNR 6/112/3	D-04.04.01.	Podbudowy z kruszyw naturalnych 0-63, warstwa dolna, po zagęszczeniu 30 cm	m2	20,00
6.3	KNNR 6/204/3	D-04.04.02.	Podbudowa z kamienia łupzonego 0-63, warstwa dolna, po uwałowaniu 20 cm z zaklinowaniem	m2	20,00
6.4	Kalkulacja własna	D-05.03.05.	Nawierzchnia warstwa wiążąca z betonu asfaltowego, gr. 5cm.- wykonanie ręczne.	m2	20,00
7	Element		<b>ODTWORZENIE nawierzchni drogi po wyk. kanal. deszcz. w km 0+591 i 0+893; str. lewa.</b>		
7.1	KNNR 6/103/3 (1)	D-02.00.00.	Profilowanie i zagęszczanie podłoża pod warstwy konstrukcyjne nawierzchni, wykonywane mechanicznie, kategoria gruntu II-VI, walec wibracyjny		
Wyliczenie ilości robót:					
km 0+591; L=4,20			4,20*1,20	5,04	
km 0+893: pow skrzyżowania:			30,0	30,00	
			RAZEM:	35,04	m2 35,0
7.2	KNNR 6/112/3	D-04.04.01.	Podbudowy z kruszyw naturalnych 0-63, warstwa dolna, po zagęszczeniu 30 cm	m2	35,00
7.3	KNNR 6/204/3	D-04.04.02.	Podbudowa z kamienia łupzonego 0-63, warstwa dolna, po uwałowaniu 20 cm z zaklinowaniem	m2	35,00
7.4	Kalkulacja własna	D-05.03.05.	Nawierzchnia warstwa wiążąca z betonu asfaltowego, gr. 5cm.- wykonanie ręczne.	m2	35,00
8	Element		<b>KANALIZACJA DESZCZOWA Fi 1000 W KM 0+899-0+996; L=101,0; STR. LEWA.</b>		
8.1	KNNR 6/103/1	D-02.00.00.	Profilowanie i zagęszczanie podłoża pod warstwy konstrukcyjne nawierzchni, wykonywane ręcznie, kategoria gruntu II-IV		
Wyliczenie ilości robót:					
odl. z kilometr. = 97,0m					
przed D40 = 1,0					
między D40-D41 = 2,0					
ze wzgl. na łuk = 1,0					
razem = 101,0m			101,0*1,80	181,80	
			RAZEM:	181,80	m2 181,8
8.2	KNNR 4/1411/4	D-04.04.01.	Podłoża pod kanały i obiekty z materiałów sypkich, grubość 25 cm, pospółka z dod. 3% cementu		
Wyliczenie ilości robót:					
			101,0*1,8*0,25	45,45	
			RAZEM:	45,45	m3 45,45
8.3	KNNR 4/1411/2	D-04.02.01.	Podsypka z piasku, grubość 15 cm		
Wyliczenie ilości robót:					
			101,0*1,8*0,15	27,27	
			RAZEM:	27,27	m3 27,3
8.4	KNNR 4/1308/8	D-03.01.01.	Ułożenie rur PP lub PVC-U Fi 1000 - karbowana	m	101,00
8.5	Kalkulacja własna	D-02.00.00.	Obsypka boczna i górna rurociągów drobnym żwirem z zagęszczeniem.		
Wyliczenie ilości robót:					
obsypka:			101,0*(1,8*1,0-3,14*0,5*0,5)	102,52	
zasypka:			101,0*1,8*0,15	27,27	
			RAZEM:	129,79	m3 129,8
8.6	KNNR 4/1410/2	D-10.01.04.	Warstwa wyrównawcza z chudego betonu gr. 10cm - pod studnie Fi 1000 i 1500.		
Wyliczenie ilości robót:					
Fi 1000 = 2szt; Fi 155 = 6 szt.:			2*3,14*0,75*0,75*0,10+6*3,14*1,0*1,0*0,10	2,24	
			RAZEM:	2,24	m3 2,2
8.7	KNNR 4/1413/8	D-10.01.04.	Podstawa studni betonowa, beton C20/25, gr. 25cm.- beton hydrotechn.		
Wyliczenie ilości robót:					
Fi 1000:			2*3,14*0,75*0,75*0,25	0,88	
Fi 1500:			6*3,14*1,0*1,0*0,25	4,71	
			RAZEM:	5,59	m3 5,6
8.8	KNNR 4/1423/2	D-03.02.01.	Kominy włazowe z kręgów betonowych, Fi 1000 mm.		
Wyliczenie ilości robót:					
D24=1,5m; D25=1,5m:			1,5+1,5	3,00	
			RAZEM:	3,00	m 3,00

Nr	Kod pozycji	STWiOR	Opis robót, wyliczenie ilości robót	Jm	Ilość
8.9	Kalkulacja własna	D-03.02.01.	Kominy włazowe z kręgów betonowych, Fi 1500 mm;		
			Wyliczenie ilości robót:		
			D40=2,5; D41=2,0; D42=2,0; D43=1,5; 11,00		
			D45=1,5; D46=1,5 = 11,0m		
			RAZEM: 11,00	m	11,0
8.10	KNNR 4/1423/5	D-03.02.01.	Pokrywa nastudzienna z pierścieniem odciążającym i włazem (kpl), komin Fi 1000/600 mm	szt	2,00
8.11	KNNR 4/1423/6	D-03.02.01.	Pokrywa nastudzienna z pierścieniem odciążającym i włazem (kpl), komin Fi 1500/600 mm	szt	6,0
8.12	KNNR 233/606/1 (1)	D-10.01.04.	Obudowy wlotów (wylotów) prefabrykowanych przepustów drogowych, przepusty rurowe Fi 1000.		
			Wyliczenie ilości robót:		
			szer. 3,0m; gr. ścianki 30/40; wlot o wylot:		
			fundament: 2*(3,0*1,0*0,4)		2,40
			ścianki: 2*((3,0*1,2-3,14*0,5*0,5)*0,3)		1,69
			RAZEM: 4,09	m3	4,1
8.13	KNNR 10/407/1 (1)	D-06.01.01.	Wykonanie ubezpieczenia płytami ażurowymi typu "Krata", 90x60x10 cm, nakłady podstawowe; ubezpieczenie dna rowu na wylocie na dł. 10,0m		
			Wyliczenie ilości robót:		
			(0,9+0,9+0,9)*10,0		27,00
			RAZEM: 27,00	m2	27,0
8.14	KNNR 4/1424/2	D-03.02.01.	Studzienki ściekowe uliczne i podwórzowe, Fi 500 mm, z osadnikiem bez syfonu	szt	2,00
8.15	KNNR 4/1411/2	D-02.00.00.	Podsypka pod przykanaliki Fi 200, grubość 15 cm/piasek/.		
			Wyliczenie ilości robót:		
			Fi 200: (1,0+2,5)*1,0*0,15		0,53
			Fi 500 do D42 i D45: (7,5+1,5)*1,2*0,15		1,62
			RAZEM: 2,15	m3	2,2
8.16	KNNR 4/1308/3	D-03.02.01.	Przykanaliki z rur typu PVC łączone na wcisk, Fi 200 mm oraz rur. Fi 500.	m	13,50
8.17	KNNR 4/1308/7	D-03.02.01.	Kanały z rur typu PVC-U łączone na wcisk, Fi 500 mm	m	9,00
8.18	Kalkulacja własna	D-02.00.00.	Obsypka boczna i górna rurociągów piaskiem z zagęszczeniem.		
			Wyliczenie ilości robót:		
			obsypka Fi 200: 3,5*(1,0*0,2-3,14*0,1*0,1)		0,59
			Fi 500: 9,0*(1,2*0,4-3,14*0,2*0,2)		3,19
			zasyp: Fi 200: 3,5*1,0*0,15		0,53
			9,0*1,2*0,15		1,62
			RAZEM: 5,93	m3	5,9
9	Element		<b>ODTWORZENIE nawierzchni drogi po wykonaniu rurociągu D42A - D42; L=5,0.</b>		
9.1	KNNR 6/103/3 (1)	D-02.00.00.	Profilowanie i zagęszczanie podłoża pod warstwy konstrukcyjne nawierzchni, wykonywane mechanicznie, kategoria gruntu II-VI, walec wibracyjny		
			Wyliczenie ilości robót:		
			5,0*1,20		6,00
			RAZEM: 6,00	m2	6,0
9.2	KNNR 6/112/3	D-04.04.01.	Podbudowy z kruszyw naturalnych 0-63, warstwa dolna, po zagęszczeniu 30 cm	m2	6,00
9.3	KNNR 6/204/3	D-04.04.02.	Podbudowa z kamienia tłuczonego 0-63, warstwa dolna, po uwalowaniu 20 cm z zaklinowaniem	m2	6,00
9.4	Kalkulacja własna	D-05.03.05.	Nawierzchnia warstwa wiążąca z betonu asfaltowego, gr. 5cm.- wykonanie ręczne.	m2	6,00
10	Element		<b>BUDOWA CHODNIKA; str. prawa km 0+074-0+603; szer. 1,5-2,0m; str. lewa km 0+581-0+991; szer. 1,5-2,0m</b>		
10.1	KNNR 6/403/3	D-08.01.01.	Krawężniki wraz z wykonaniem ław, betonowe wystające 15x30 cm, ława betonowa 0,06m3/m, podsypka cementowo-piaskowa.		
			Wyliczenie ilości robót:		
			A. str. prawa: km 0+074-0+603; L=529,0		529,00
			b/ plus łuk: 10,0		10,00
			c/ minus zjazdu: -(7+7+7+6+8+8+7+6+7,5)		-63,50
			d/ minus przejście w km 0+600: -6,0		-6,00
			B. str. lewa: km 0+581-0+991; L=410,0m		410,00
			a/ minus zjazdu: -(6,5+7+8+6,5+6,5+8+7+7+7)		-63,50
			b/ minus przejście w km 0+600: -6,0		-6,00
			c/ minus obniżenie na łukach skrzyż. 0+893: -2*4		-8,00
			d/ minus obn. - koniec chod.: -4,0		-4,00
			RAZEM: 798,00	m	798,00

Nr	Kod pozycji	STWiOR	Opis robót, wyliczenie ilości robót	Jm	Ilość
10.2	Kalkulacja własna	D-08.01.01.	Krawężniki wraz z wykonaniem ław, betonowe wtopione 15x22 cm, ława betonowa 0,06m <sup>3</sup> /m, podsypka cementowo-piaskowa.		
			Wyliczenie ilości robót:		
			A. str. prawa:		
			a/ zjazdy:	63,5	63,50
			b/ przejście w km 0+600:	6,0	6,00
			B. str. lewa:		
			a/ zjazdy	63,5	63,50
			b/ przejście w km 0+600:	6,0	6,00
			c/ na łukach w km 0+893:	2*4	8,00
			d/ koniec chodnika:	4,0	4,00
			e/ k. ścieku przykraw. km 0+074-0+209	135,0+8,0	
			z poł. z istn. chodn.		143,00
			f/ k. ścieku km 0+334-0+429:	95,0	95,00
			RAZEM:	389,00	m
					389,00
10.3	KNNR 6/404/5	D-08.03.01.	Obrzeża betonowe, 30x8 cm, podsypka cementowo-piaskowa, za chodnikiem /bez zjazdów/.		
			Wyliczenie ilości robót:		
			A. str. prawa: km 0+074-0+603:	529,0	529,00
			a/ łuk w km 0+074:	10,0	10,00
			b/ minus zjazdy:	-(5+5+5+4+6+6+5+4+5,5)	-45,50
			B. str. lewa km 0+581-0+991:	410,0	410,00
			a/ minus zjazdy:	-(4,5+5+6+4,5+4,5+6+5+5+5)	-45,50
			RAZEM:	858,00	m
					858,00
10.4	KNR 231/402/3	D-10.01.04.	Ławy pod obrzeża, betonowa zwykła 0,018m <sup>3</sup> /m.		
			Wyliczenie ilości robót:		
				858,0*0,018	15,44
			RAZEM:	15,44	m3
					15,4
10.5	KNNR 6/404/5	D-08.03.01.	Obrzeża betonowe wewnętrzne, 30x8 cm, podsypka cementowo-piaskowa - progi w chodniku.		
			Wyliczenie ilości robót:		
			A. str. prawa:		
			a/ 0+078,5-0+166; =219,0		
			b/ 0+166 - 0+190,5; =66,0		
			c/ 0+190,5 - 0+215,5; =83,0		
			d/ 0+215 - 0+239; =59,0		
			e/ 0+239 - 0+262; =21,0		
			f/ 0+403,5 - 0+504; =167,0		
			g/ 0+504 - 0+515,5; =38,0		
			h/ 0+522,5 - 0+536; =45,0		
			i/ 0+542 - 0+560,5; =62,0		
			j/ 0+560,5 - 0+579,5; =20,0		
			k/ 0+587,5 - 0+597: 5,0*szer.1,5 + 5* szer.2,0		
			Razem; szer. 1,5m; 785,0*1,27=997,0m <sup>2</sup>		
			szer. 2,0m= 5,0*1,77=8,9m <sup>2</sup>		
			Łącznie 1005,9m <sup>2</sup>	997,0+8,90	1 005,90
			B. str. lewa:		
			a/ 0+587- 0+597: 5*szer.1,5m + 5*szer.2,0m		
			b/ 0+603 - 0+628,5: 8*szer.2,0m + 43,0* szer.1,5m		
			c/ 0+635,5 - 0+650,5; =30,0		
			d/ 0+658,5 - 0+684,5; =22,0		
			e/ 0+691,5 - 0+714,5; =12,0		
			f/ 0+721,5 - 0+749,5; = 7,0		
			g/ 0+773 - 0+792; =38,0		
			h/ 0+792 - 0+832,5; =135,0		
			i/ 0+839,5 - 0+856; = 55,0		
			j/ 0+856 - 0+880; =60,0		
			Razem szer. 1,5; 407,0*1,27=516,9m <sup>2</sup>		
			szer. 2,0m; 13,0*1,77=23,0m		
			Łącznie = 539,9m <sup>2</sup>	516,9+23,0	539,90
			RAZEM:	1 545,80	m
					1 545,80
10.6	KNR 231/402/3	D-10.01.04.	Ławy pod obrzeża, betonowa zwykła 0,018m <sup>3</sup> /m		
			Wyliczenie ilości robót:		
				1545,8*0,018	27,82
			RAZEM:	27,82	m3
					27,8

Nr	Kod pozycji	STWiOR	Opis robót, wyliczenie ilości robót	Jm	Ilość
10.7	KNNR 6/103/1	D-02.00.00.	Profilowanie i zagęszczanie podłoża pod warstwy konstrukcyjne nawierzchni, wykonywane ręcznie, kategoria gruntu II-IV		
	Wyliczenie ilości robót:				
	A. str.prawa- opis:				
	a/ 0+074-0+592; szer.1.5;				
	L=518.0+luk=10.0=528.0m				
	b/ 0+592-0+603; szer.2.0; L=11.0m				
	B. str. lewa - opis:				
	a/ 0+581-0+592; szer. 1.5; L=11.0m				
	b/ 0+592-0+607; szer. 2.0; L=15.0m				
	c/ 0+607-0+975; szer.1,5; L=368,0m				
	d/ 0+975-0+991; szer.2,0; L=16,0m				
	Obliczenia:				
	A. str. prawa:				
	a/ L=528,0m				
	b/ minus				
	zjazdu:-(6+6+6+5+7+6+6,5)=-54,5				
	razem = 473,5m*1,27=601,3m2				
	c/ 0+592-0+603; L=11.0;				
	11,0*1,77=19,5m2				
	B. str. lewa:				
	a/ 0+581-0+592:L=11,0m				
	b/ 0+607-0+975; L=368,0m				
	c/ minus zjazdu:				
	-(5,5+6+7+5,5+5,5+7+6+6)=-48,5				
	Razem: (11,0+368,0)-48,5=220,5m				
	330,5*1,27=419,7m2				
	d/ 0+592-0+607; szer.2,0; L=15,0m				
	0+975-0+991; szer.2,0; L=16,0m				
	e/ minus zjazdu: -6,0				
	Razem:(15,0+16,0)-6,0=25,0m				
	25,0*1,77=44,3m2				
	Łącznie:601,3+19,5+419,7+44,3=1084,8				
	m2				
	minus pow. obrzeży wewn. /progów/:				
	1084,8-(1545,8*0,08)				
	RAZEM:				
	961,14				
	m2				
	961,1				
10.8	KNNR 6/106/2 (1)	D-04.02.01.	Warstwy odcinające, zagęszczanie ręczne, warstwa po zagęszczeniu 10`cm, piasek	m2	961,10
10.9	KNNR 6/204/3	D-04.04.02.	Podbudowa z kamienia łuczonego 0-63 warstwa dolna, po uwałowaniu 20`cm z zaklinowaniem.	m2	961,10
10.10	KNNR 6/502/1 (1)	D-08.02.02.	Chodniki z kostki brukowej betonowej, grubość 6`cm, podsypka piaskowa z wypełnieniem spoin piaskiem, kostka szara	m2	961,10
10.11	KNNR 6/701/3	D-07.05.01.	Poręcze ochronne, sztywne z pochwytem i przeciągiem z rur Fi 60 i 38`mm o rozstawie słupków z rur Fi 60`mm co 1,5`m - strona Lewa.		
	Wyliczenie ilości robót:				
	a/ 0+840-0+890;				
	50,0				
	b/ 0+900-0+918:				
	18,00				
	c/ 0+926-0+970:				
	44,00				
	RAZEM:				
	112,00				
	m				
	112,0				
11	Element		<b>ŚCIEK PRZYKRAWĘŻNIKOWY.</b>		
11.1	KNR 231/402/3	D-10.01.04.	Ławy pod ściek przykrawężnikowy z bet. C 12/15.		
	Wyliczenie ilości robót:				
	A. str. prawa:				
	a/ 0+074-0+146; l=72,0+10,0=82,0m				
	b/ 0+200-0+375; L=175,0				
	c/ 0+434-0+496; L=62,0				
	d/ 0+543-0+603; L=60,0				
	B. str. lewa:				
	a/0+074-0+209; L=135,0+8,0=143,0				
	b/ 0+334-0+429; L=95,0				
	c/0+581-0+874; L=293,0				
	d/ 0+938-0+981; L=43,0				
	Razem = 953,0m				
	953,0*0,03				
	28,59				
	RAZEM:				
	28,59				
	m3				
	28,6				
11.2	KNNR 6/502/3 (1)	D-08.05.03.	Ściek przykrawężnikowy szer. 20cm z kostki brukowej betonowej, grubość 8 cm, podsypka cementowo-piaskowa z wypełnieniem spoin zaprawą cem., kostka szara		
	Wyliczenie ilości robót:				
	953,0*0,2				
	190,60				
	RAZEM:				
	190,60				
	m2				
	190,6				



Nr	Kod pozycji	STWiOR	Opis robót, wyliczenie ilości robót	Jm	Ilość
12	Element		<b>REMONT ZJAZDÓW INDYWIDUALNYCH.</b>		
12.1	KNNR 6/103/1	D-02.00.00.	Profilowanie i zagęszczanie podłoża pod warstwy konstrukcyjne nawierzchni, wykonywane ręcznie, kategoria gruntu II-IV /km/wym./		
			Wyliczenie ilości robót:		
			a/ str. prawa: 0+075:5,0/1,5; 0+286:5,0/1,5; 0+293:5,0/1,5; 0+319:4,0/1,5; 0+363:6,0/1,5; 0+382:5,6,0/1,5; 0+519:5,0/1,5; 0+539:4,0/1,5; 0+583:5,5/1,5.		
			b/ str. lewa: 0+584:4,5/1,5; 0+632:5,0/1,5; 0+654:5,6,0/1,5; 0+688:4,5/1,5; 0+718:4,5/1,5; 0+735:5,6,0/1,5; 0+836:5,0/1,5; 0+921:5,0/1,5; 0+978:5,0/2,0.		
			powierzchnia kostki: 103,0*1,27		
			6+6+6+5+7+7+6+5+6,5+5,5+6+7+5,5+5,5+7+6+6=103,0m	130,81	
				10,62	
			pod krawężniki: 91,0*0,15	13,65	
			RAZEM:	155,08	m2
					155,1
12.2	Kalkulacja własna	D-04.02.01a.	Ułożenie geowłókniny		
			Wyliczenie ilości robót:		
			141,4+91,0*0,3	168,70	
			RAZEM:	168,70	m2
					168,7
12.3	Kalkulacja własna	D-04.04.01.	Podbudowa z kruszyw naturalnych 0-63, gr. 25cm	m2	155,10
12.4	KNNR 6/204/3	D-04.04.02.	Podbudowa z kamienia łupzonego 0-63, warstwa dolna, po uwałowaniu 20 cm	m2	141,40
12.5	KNNR 6/502/3 (2)	D-05.03.23.	Nawierzchnia z kostki brukowej betonowej, grubość 8 cm, podsypka cementowo-piaskowa z wypełnieniem spoin piaskiem, kostka kolorowa /anal./		
			Wyliczenie ilości robót:		
			5+5+5+4+6+6+5+4+5,5+4,5+5+6+4,5+4,5+6+5+5+5	91,00	
			RAZEM:	91,00	m2
					91,0
12.6	Kalkulacja własna	D-08.01.01.	Krawężnik betonowy 15*22 najazdowy na ławie betonowej 0.06m3/m.- od strony działek.		
			Wyliczenie ilości robót:		
			4,0+5,0+4,0+5,0+5,5+5,0+5,0+5,0+5,0+4,5+5,5+5,0+5,0+5,0+4,0+5,0+4,0+4,0+10,0+5,5+5,0+6,0+5,0+5,0	127,00	
			RAZEM:	127,00	m
					127,00
12.7	KNNR 6/204/3	D-04.04.02.	Uzupełnienie nawierzchni z kamienia łupzonego 0-31,5, po uwałowaniu gr. 20cm.		
			Wyliczenie ilości robót:		
			A. poza chodnikiem:		
			a/ 0+146:	9,00	9,00
			b/ pozostałe zjazdy str. lewa:	(4+9)*2,0	26,00
			c/ str. prawa:	4,0*2,0	8,00
			B. w ciągu chodnika:		
			na dług. kraw. wewn.:	91,0*2,0	182,00
			RAZEM:	225,00	m2
					225,0

Nr	Kod pozycji	STWIOR	Opis robót, wyliczenie ilości robót	Jm	Ilość
13	Element		<b>JEZDNI - POSZERZENIA.</b>		
13.1	KNNR 6/103/1	D-02.00.00.	Profilowanie i zagęszczanie podłoża pod warstwy konstrukcyjne nawierzchni, wykonywane ręcznie, kategoria gruntu II-IV		
			Wyliczenie ilości robót:		
			A.str. prawa:		
			a/ 0+074-0+603; L=529,0 - przy krawężn.		
			b/ 0+603-0+650; L=47,0 - bez kraw.		
			c/ 0+785-0+925; L=140,0 - bez kraw.		
			B. str. lewa:		
			a/ 0+334-0+429; L=95,0 - przy kraw.		
			b/ 0+490-0+550; L=60,0 - bez kraw.		
			c/ 0+581-0+991; L=410,0 - przy kraw.		
			Jeżeli poszerz. - bez ścieku <0,5; to fakt. =0,50m		
			Jeżeli poszerz. bez ścieku >0,5; to jest to wart. rzecz. w.		
			C. Zgodnie z Zał. nr 2 poszerz:		
			a/ pas lewy = 370,7m <sup>2</sup>		
			b/ pas prawy = 644,2m <sup>2</sup>		
			Razem :		
			370,7+644,2		1 014,90
			c/ odsadzka na dł.poszerz. bez kraw: (47,0+140,0+60,0)*0,35		86,45
			d/ pod ściekiem:		190,60
			e/ pod ławą kraw.:		356,10
			RAZEM:	m2	1 648,1
13.2	Kalkulacja własna	D-04.02.01a.	W-wa odcinająca z geowłókniny		
			Wyliczenie ilości robót:		
			poszerzenia:		1 648,10
			odwinięcia - dł. poszerzeń:		768,60
			ściek: 0+074-0+209:		81,00
			RAZEM:	m2	2 497,70
13.3	KNNR 6/112/3	D-04.04.01.	Podbudowy z kruszyw naturalnych 0-63, warstwa dolna, po zagęszczeniu 30 cm - poszerzenia + pod ściekiem + pod krawężnikiem.	m2	1 648,1
13.4	KNNR 6/204/3	D-04.04.02.	Podbudowa z kamienia tłuczonego 0-63, warstwa dolna, po uwałowaniu 20 cm z zaklinowaniem		
			Wyliczenie ilości robót:		
			pow. jezdni:		1 014,90
			odsadzki na dł. poszerzeń bez krawężnikó:		61,75
			RAZEM:	m2	1 076,65
13.5	Kalkulacja własna	D-05.03.05.	Nawierzchnia warstwa wiążąca z betonu asfaltowego , gr. 5cm.- wykonanie ręczne.		
			Wyliczenie ilości robót:		
			pow. jezdni:		1 014,90
			odsadzka na dł. j.w.:		12,35
			RAZEM:	m2	1 027,25
14	Element		<b>JEZDNI - NOWA NAWIERZCHNIA.</b>		
14.1	KNNR 6/1005/6	D-01.00.00.	Oczyszczenie nawierzchni drogowych, mechanicznie, nawierzchnia z bitumu		
			Wyliczenie ilości robót:		
			Zgodnie z Zał. nr 2.		
			a/ razem dwa pasy:		4 714,30
			b/ minus pow. ścieku:		-190,60
			c/ łuk w km 0+074:		35,00
			d/ skrzyż w km 0+893:		30,00
			e/ łuki na skrzyż. z dr. pow.:		36,00
			f/ dod. do profolow. przechylek i nadania odp. spadku wg Zał. nr 3:		594,80
			RAZEM:	m2	5 219,50
14.2	Kalkulacja własna	D-05.03.05.	Skropienie nawierzchni emulsją modyfikowaną.	m2	5 219,50
14.3	KNNR 6/108/2 (1)	D-05.03.05.	Wyrównanie istniejącej podbudowy mieszanką mineralno-bitumiczną, mieszanka asfaltowa, wbudowanie mechaniczne w ilości 75kg/m <sup>2</sup>		
			Wyliczenie ilości robót:		
			5219,5*0,075		391,46
			RAZEM:	t	391,46
14.4	Kalkulacja własna	D-05.03.05.	Skropienie nawierzchni emulsją modyfikowaną.	m2	5 219,50
14.5	Kalkulacja własna	D-05.03.26A	Ułożenie geosiatki do zbrojenia nawierzchni asfaltowych	m2	5 219,50

Nr	Kod pozycji	STWiOR	Opis robót, wyliczenie ilości robót	Jm	Ilość
14.6	Kalkulacja własna	D-05.03.05.	Nawierzchnia warstwa ścieralna z betonu asfaltowego gr. 5cm.	m2	5 219,50
14.7	Kalkulacja własna	D-05.03.05.	Utwardzenie poboczy destruktem asfaltowym /frezki/ gr. 10cm		
	Wyliczenie ilości robót:				
	w km 0+074-0+991; szer. 0,75m				
	str. prawa: 2*917,0=1834,0m				
	minus chodnik - str. prawa: -529,0				
	minus chodnik - str. lewa: -410,0				
	Razem = 895,0m		895,0*0,75	671,25	
			RAZEM:	671,25	m2
15	Element		<b>KORYTKA BETONOWE 45*50*25, ubezpieczenie skarp płytami ażurowymi 60*40*10, kraty stalowe.</b>		
15.1	KNNR 4/1411/2	D-04.04.01.	Podłoża pod kanały i obiekty z materiałów sypkich, grubość 15 cm - pospółka		
	Wyliczenie ilości robót:				
	A. str. prawa:				
	a/ 0+075-0+589; L=514,0				
	b/ łuk; 10,0				
	c/ minus kraty:				
	-(6+6+5+7+7+6+5+6,50=-48,5				
	d/ 0+762-0+929; L=167,0				
	e/ minus przepusty: -(8+6)=-14,0				
	Razem = 628,5m				
	B. str. lewa:				
	a/ 0+587-0+780; L=193,0				
	b/ minus kraty: -(6+7+5,5+5,5+70=-31,0				
	c/ 0+832-0+887; L=55,0				
	d/ minus krata: -6,0				
	e/ 0+899-0+969; L=70,0				
	f/ minus przepust: -10,0				
	g/ 0+974-0+996; L=20,0				
	h/ minus krata: -6,0				
	Razem = 285,0m		(628,5+285,0)*0,50*0,15	68,51	
			RAZEM:	68,51	m3
15.2	Kalkulacja własna	D-06.01.01.	Ułożenie korytek betonowych 45*50*25 na podsypce cementowo - piaskowej gr.5cm./anal./	m	913,50
15.3	Kalkulacja indywidualna	D-06.01.01.	Ubezpieczenie skarpy płytkami betonowymi ażurowymi 60*40*10 bez podsypki.		
	Wyliczenie ilości robót:				
	A. str. prawa:				
	a/ 0+762-0+855; L=93,0				
	b/ minus przep.: -(8+60)=-14,0				
	ażury: 0,4+0,6		(93-14)*1,0	79,00	
	c/ 0+855-0+929; L=74,0				
	ażury: 0,4+0,4:		74,0*0,8	59,20	
	B. str. lewa:				
	a/ 0+840-0+890: =50,0		50,0*0,60	30,00	
	b/ 0+899-0+969; L=70,0				
	c/ minus przepust: -10,0				
	ażury: 0,4+0,6:		(70,0-10,0)*1,0	60,00	
			RAZEM:	228,20	m2
15.4	Kalkulacja własna	D-06.01.01.	Wykonanie i montaż kraty stalowej z kątownika i prętów stalowych d=28mm na korytkach żelbetowych 38*50*21 i ławie betonowej B20, gr. 20cm.		
	Wyliczenie ilości robót:				
	A. str. prawa:				
	a/ 0+075-0+589:		6+6+5+7+7+6+5+6,5	48,50	
	b/ 0+587-0+780:		6+7+5,5+5,5+7	31,00	
	c/ 0+832-0+887:		6,0	6,00	
	d/ 0+960:		6,0	6,00	
	B. str. lewa:				
	a/ 0+974-0+996:		6,0	6,00	
			RAZEM:	97,50	m
15.5	KNNR 1/301/2 (1)	D-02.00.00.	Odmulenie rowów z namułu /rowy nieubezpieczone i nieprofilowane/ z załadunkiem ręcznym i transportem - własnym kosztem i staraniem. kategoria gruntu III		
	Wyliczenie ilości robót:				
	a/ str. lewa: 0+420-0+580; L=160,				
	b/ str.pr. 0+650-0+750; L=100,0				
	c/ str. pr. 0+929-0+991; L=62,0				
	Razem = 322,0m; przyjęto 0,6m3/m:		322,0*0,6	193,20	
			RAZEM:	193,20	m3

Nr	Kod pozycji	STWIOR	Opis robót, wyliczenie ilości robót	Jm	Ilość
16	Element		<b>REMONT PRZEPUSTÓW POD ZJAZDAMI; km 0+850 str. pr. Fi 400; L=8,0; km 0+893 str. pr. Fi 400; L=6,0; km 0+921 str. lewa Fi 500, L=10,0.</b>		
16.1	KNNR 6/605/1	D-02.00.00.	Ławy fundamentowe żwirowe gr. 30cm		
			Wyliczenie ilości robót:		
			a/ Fi 400: (8+6)*1,2*0,30	5,04	
			b/ Fi 500: 10,0*1,3*0,30	3,90	
			RAZEM:	8,94	m3 8,9
16.2	KNNR 4/1411/2	D-02.00.00.	Podłoża pod kanały i obiekty z materiałów sypkich, grubość 15 cm- piasek.		
			Wyliczenie ilości robót:		
			a/ Fi 400: 14,0*1,20*0,15	2,52	
			b/ Fi 500: 10,0*1,30*0,15	1,95	
			RAZEM:	4,47	m3 4,5
16.3	KNNR 4/1308/6	D-06.02.01.	Kanały z rur typu PVC łączone na wcisk, Fi 400 mm	m	14,00
16.4	KNNR 4/1308/7	D-06.02.01.	Kanały z rur typu PVC-U łączone na wcisk, Fi 500 mm	m	10,00
16.5	Kalkulacja własna	D-02.00.00.	Obsypka boczna i górna rurociągów piaskiem z zegęszczaniem.		
			Wyliczenie ilości robót:		
			obsypka Fi 400: 14,0*(1,2*0,4-3,14*0,2*0,2)	4,96	
			Fi 500: 10,0*(1,3*0,5-3,14*0,25*0,25)	4,54	
			zasyp: Fi 400: 14,0*1,2*0,15	2,52	
			Fi 500: 10,0*1,3*0,15	1,95	
			RAZEM:	13,97	m3 14,0
16.6	KNNR 6/605/3	D-10.01.04.	Ścianki czołowe dla rur Fi 400; w tym dodat. w km 0+981.	szt	5,00
16.7	KNNR 6/605/4	D-10.01.04.	Ścianki czołowe dla rur Fi 500	szt	2,00
16.8	KNNR 6/204/3	D-04.04.02.	Uzupełnienie nawierzchnie z kamienia tłuczonego, warstwa dolna, po uwałowaniu 20 cm		
			Wyliczenie ilości robót:		
			dla Fi 400: 14,0+14,0	28,00	
			dla Fi 500: 3*7,0	21,00	
			RAZEM:	49,00	m2 49,0
17	Element		<b>PRZEBUDOWA OGRODZENIA k. bud. nr 24. /Podolany/.</b>		
17.1	KNR 225/307/3	D-01.00.00.	Rozebranie istn. ogrodzenia ze sztachet drewnianych na słupkach betonowych /anal./		
			Wyliczenie ilości robót:		
			100,0*1,40	140,00	
			RAZEM:	140,00	m2 140,00
17.2	KNR 211/208/5	D-10.01.04.	Wykonanie podmurówki - murek z betonu /właściciel dostarczy słupki stalowe/./anal./		
			Wyliczenie ilości robót:		
			100,0*1,4*0,2	28,00	
			RAZEM:	28,00	m3 28,00
18	Element		<b>RURY OCHRONNE na kablach TPS.A. i gazociągach.</b>		
18.1	KNRW 201/701/2 (2)	D-02.00.00.	Ręczne kopanie rowów dla kabli, szerokość dna wykopu 0,4 m, grunt kategorii III, głębokość 0,6-0,8 m z ułożeniem taśmy informacyjnej.		
			Wyliczenie ilości robót:		
			a/ TPS.A.: 4+9+9+9	31,00	
			b/ gazociągi: 9+9+9	27,00	
			RAZEM:	58,00	m 58,00
18.2	KNNR 5/706/1	D-02.00.00.	Nasypanie warstwy piasku na dnie rowu kablowego, szerokość do 0,4 m - podsypka gr. 10cm.	m	58,00
18.3	Kalkulacja indywidualna	D-01.03.06A.	Rura ochronna dwudzielna A-160 SDR 17,6 na gazociągach.	m	27,00
18.4	Kalkulacja własna	D-01.03.06A.	Rura ochronna na kablu TPS.A.: A110PS	m	31,00
18.5	KNR 219/219/1	D-01.03.06A.	Oznakowanie trasy gazociągu i kabli TPS.A. ułożonego w ziemi taśmą z tworzywa sztucznego	m	58,00
18.6	Kalkulacja indywidualna	D-02.00.00.	Zasyp wykopów piaskiem z zegęszczaniem, gr. 15cm nad rurę.	m	58,00
19	Element		<b>ROZŚCIELENIE HUMUSU</b>		
19.1	Kalkulacja własna	D-02.00.00.	Rozścielenie humusu gr. 10cm wg Zał. nr 1	m2	1 879,20
19.2	KNNR 1/507/3	D-02.00.00.	Obsianie skarp miewszanką traw w ziemi urodzajnej	m2	1 879,20