
PRZEDMIAR

Klasyfikacja robót wg Wspólnego Słownika Zamówień

45100000-8	Przygotowanie terenu pod budowę
45231300-8	Roboty budowlane w zakresie budowy wodociągów i rurociągów do odprowadzania ścieków
NAZWA INWESTYCJI:	Budowa sieci wodociągowej i kanalizacji sanitarnej na obszarze MPZP przy ulicy Kolejowej w Dobroszycach
ADRES INWESTYCJI:	Powiat oleśnicki, m. Dobroszyce Rejon ulicy Sosnowej i ul. Jarzębinowej
	Jednostka ewidencyjna 021403_2 Dobroszyce obręb 0004 Dobroszyce działki: 509/10, 510/6, 511/10, 512, 517/11, 517/8, 517/4, 517/3, 516/2, 516/3, 514/6
NAZWA INWESTORA:	Gmina Dobroszyce
ADRES INWESTORA:	ul. Rynek 16 56-410 Dobroszyce
BRANŻE:	sanitarna
SPORZĄDZIŁ KALKULACJE:	
sanitarna, elektryczna, drogowa	mgr inż. Krzysztof Dzikoński
DATA OPRACOWANIA:	12.12.2024

WYKONAWCA:

INWESTOR:

Data opracowania

12.12.2024

Data zatwierdzenia

W ramach opracowania projektuje się sieć wodociągową o średnicy De125 PE100-RC SDR17 PN10 i całkowitej długości 827,5m z hydrantami nadziemnymi DN80 (6 szt) na bocznych odejściach. Ponadto, projektuje się kanały sanitarne grawitacyjne o średnicy De200 z litego PVC SN8 o całkowitej długości 868,6m ze studniami betonowymi (z wykonaną monolityczną kinetą).

Zgodnie z badaniami geotechnicznymi, a także z uwagi na lokalizację kanałów i rurociągów w pasie docelowego układu komunikacyjnego do kosztorysu przyjęto wymianę gruntu na podsypkę i obsypkę oraz 40% pozostałych mas ziemi na grunt piaszczysty, zagęszczalny kat. G1-G2, a w związku z realizacją wykopów w rejonie stwierdzonego zwierciadła wód gruntowych uwzględniono pompowanie wód gruntowych w trakcie realizacji robót budowlano-montażowych z dna wykopów.

Lp.	Podstawa	Opis i wyliczenia	j.m.	Poszcz.	Razem
OBMIAR:					
1		Sieć kanalizacji sanitarnej			
1.1		Roboty pomiarowe i przygotowawcze			
1 d.1.1	KNR 2-01 0119-03	Roboty pomiarowe przy liniowych robotach ziemnych - trasa drogi w terenie równinnym. Tyczenie oraz pomiar powykonawczy Krotność = 2	km		
	DN200	(868,6) / 1000	km	0,869	
				RAZEM	0,869
1.2		Roboty ziemne			
2 d.1.2	KNNR 1 0210-02	Wykopy oraz przekopy o głębokości do 3,0 m wykonywane na odkład koparkami podsiębiernymi o pojemności łyżki 0,25 m3 w gruncie kat. I-II 90% robót wykonywanych mechanicznie	m3		
		2306,470 * 90%	m3	2 075,823	
		257,120 * 90%	m3	231,408	
				RAZEM	2 307,231
3 d.1.2	KNNR 1 0307-03	Wykopy liniowe o szerokości 0,8-2,5 m i głębokości do 3,0 m o ścianach pionowych w gruntach suchych kat. I-II 10% robót wykonywanych ręcznie	m3		
		2306,470 * 10%	m3	230,647	
		257,120 * 10%	m3	25,712	
				RAZEM	256,359
4 d.1.2	KNR AT-06 0104-01	Załadunek ładowarką kołową 1,25 m3, wyladunek przez przechylenie skrzyni materiałów budowlanych sypkich - samochody lub przyczepy samowyładowcze; kategoria ładunku I. Wymiana około 40% gruntu. Przyjęto, że 1m3 waży 1,85 tony.	t		
		poz.14 * 1,85	t	2 065,266	
				RAZEM	2 065,266
5 d.1.2	KNR AT-06 0108-01	Przewóz materiałów budowlanych na odległość do 1 km po drodze o nawierzchni kl. I. Przyjęto samochody o ładowności 12 ton.	kurs		
		poz.4 / 12	kurs	172,106	
				RAZEM	172,106
6 d.1.2	KNR AT-06 0108-04	Przewóz materiałów budowlanych po drodze o nawierzchni kl. I; dodatek za każdy dalszy 1 km Założono przewóz na całkowitą odległość 10 km Krotność = 9	kurs		
		poz.5	kurs	172,106	
				RAZEM	172,106
7 d.1.2	kalk. własna	Umocnienie ścian wykopów na całej wysokości szalunkami systemowymi (obudowy wykopów np. typu kopras/orzeł/zremb lub równoważnych). Cena obejmuje: dowóz do miejsca prowadzenia prac, wstawienie zabezpieczenia ścian, demontaż zabezpieczenia ścian i ewentualne koszty wynajmu przez cały okres realizacji robót ziemnych. Dla przyjętego dziennego postępu prac ~30m, ilość zestawów szalunków wynosi 10 sztuk.	kpl		
		10	kpl	10,000	
				RAZEM	10,000
8 d.1.2	TZKNBK t2 - 51 analogia	Odwodnienie wykopu - zainstalowanie pompy przeponowej. Przyjęto cztery miejsca montażu pompy	kpl.		
		4	kpl.	4,000	
				RAZEM	4,000
9 d.1.2	TZKNBK t2 - 52	Odwodnienie wykopu - pompowanie wody Przyjęto, że odwodnienie wykopów będzie następować jedynie w sąsiedztwie pompowni oraz na odcinku około 50m wzdłuż drogi 6KDD. Dla przyjętego dziennego postępu prac ~30m, założono że roboty w strefie konieczności pompowania będą trwały ~11dni przy budowie kanału i 2 dni na przeprowadzenie odbioru robót. Przyjęto pompowanie każdego dnia przez około 8 godzin	m-g		

Obmiar

Lp.	Podstawa	Opis i wyliczenia	j.m.	Poszcz.	Razem
		(11 + 2) * 8	m-g	104,000	
				RAZEM	104,000
10 d.1.2	KNNR 4 1413-01 analiza indywidualna	Studnie rewizyjne z kręgów betonowych o śr. 1000 mm. Zakup, montaż na powierzchni terenu tymczasowego osadnika przed odprowadzeniem do istniejącego kanału deszczowego, a po okresie pompowania jego demontaż i wywiezienie.	stud.		
		1	stud.	1,000	
				RAZEM	1,000
11 d.1.2	KNNR 4 1308-02 analiza indywidualna	Kanały z rur PVC łączonych na wcisk o śr. zewn. 160 mm. Montaż na powierzchni terenu tymczasowego kanału odprowadzającego wody z wykopu do istniejącego kanału deszczowego wraz z jego demontażem po okresie pompowania.	m		
		3	m	3,000	
				RAZEM	3,000
12 d.1.2	KNNR 4 1411-03	Podłoża pod kanały i obiekty z materiałów sypkich grubości 20 cm	m3		
		175,980	m3	175,980	
				RAZEM	175,980
13 d.1.2	KNNR 4 1411-02 analogia	Podłoża pod kanały i obiekty z materiałów sypkich grubości 15 cm Obsypka do wysokości 30cm ponad grzbiet rury	m3		
		413,540	m3	413,540	
				RAZEM	413,540
14 d.1.2	kalk. własna	Dowóz ziemi do zasypki. 40% wymiany gruntów na grunty zagęszczalne	m3		
	wykop łącznie	(poz.2 + poz.3)	m3	2 563,590	
	- podsypka	-poz.12	m3	-175,980	
	- obsypka	-poz.13	m3	-413,540	
	objętość podbudowy studni	-14,400	m3	-14,400	
	-obj. studni i rur	-(26,410 + 72,660)	m3	-99,070	
		A (Suma częściowa)	m3	-----	
		-poz.14 A * 40%	m3	1 860,600 -744,240	
				RAZEM	1 116,360
15 d.1.2	KNNR 1 0214-04 z.o.2.11.4. 9911-03	Zasypanie wykopów .fund.podłużnych,punktowych,rowów,wykopów objektowych spycharkami z zagęszcz.mechanicznym ubijakami (gr.warstwy w stanie luźnym 35 cm) - kat.gr. I-II - współczynnik zagęszczenia Js=1.00) Zasypanie wykopów gruntem z dowozu ujętym w powyższej pozycji	m3		
		poz.14 A	m3	1 860,600	
				RAZEM	1 860,600
16 d.1.2	KNNR 6 0113-05	Warstwa górna podbudowy z kruszyw łamanych o grubości po zagęszczeniu 10 cm Podbudowa z kruszywa dla studni	m2		
	Studnie	(2,0 * 2,0) * 24	m2	96,000	
				RAZEM	96,000
17 d.1.2	KNNR 4 1430-01	Wykonanie różnych elementów drobnowymiarowych o objętości do 1.5 m3 - elementy betonowe. Podbudowa betonowa dla studni	m3		
	Studnie	(2,0 * 2,0 * 0,05) * 24	m3	4,800	
				RAZEM	4,800
1.3		Rozbiórka istniejących kanałów, studni i in.			
18 d.1.3	KNNR 3 0403-02	Rozbiórka elementów żelbetowych. Studnia na wysokości działki 511/12 - w miejscu docelowej lok.studni S14	m3 bet.		
	Dennica i pokrywa	(3,14 * 0,6 * 0,6 * 0,15) * 2	m3 bet.	0,339	
	Ściany	0,56 * (2 * 3,14 * 0,6) * 0,10	m3 bet.	0,211	

Obmiar

Lp.	Podstawa	Opis i wyliczenia	j.m.	Poszcz.	Razem
				RAZEM	0,550
19 d.1.3	kalk. własna	Rozcięcie i rozbiórka istniejących odcinków kanałów ks160/ks200 (przy ul. Sosnowej)	m3		
		7,7 * (3,14 * 0,10 * 0,10)	m3	0,242	
				RAZEM	0,242
20 d.1.3	KNR AT-06 0104-01	Łaładunek ładowarką kołową 1,25 m3, wyladunek przez przechylenie skrzyni materiałów budowlanych sypkich - samochody lub przyczepy samowyladowcze; kategoria ładunku I. Materiały z demontażu i rozbiórki. Przyjęto, że 1m3 betonu zbrojonego waży 2,3 tony oraz 1m3 tworzyw sztucznych waży 0,8 tony	t		
		poz.18 * 2,3	t	1,265	
		poz.19 * 0,8	t	0,194	
				RAZEM	1,459
21 d.1.3	KNR AT-06 0108-01	Przewóz materiałów budowlanych na odległość do 1 km po drodze o nawierzchni kl. I. Przyjęto samochody o ładowności 12 ton.	kurs		
		poz.18 / 12	kurs	0,046	
				RAZEM	0,046
22 d.1.3	KNR AT-06 0108-04	Przewóz materiałów budowlanych po drodze o nawierzchni kl. I; dodatek za każdy dalszy 1 km Założono przewóz na całkowitą odległość 10 km Krotność = 9	kurs		
		poz.21	kurs	0,046	
				RAZEM	0,046
1.4		Budowa kanału grawitacyjnego			
23 d.1.4	kalk. własna	Połączenie z istniejącym kanałem ks160 (studnia S14 i S15), poprzez: 1) wstrzymanie przepływu ścieków w kanałach z zapewnieniem tymczasowego przepompowania lub odbioru wozem asenizacyjnym, 2) rozcięcie kanałów w celu posadowienia dennicy studni (koszt studni w odrębnych pozycjach), 3) doprowadzenie króćców wlot/wylot do studni i połączenie kształtkami kanalizacyjnymi (mufy/nasuwki/manszety) z istniejącymi kanałami. Dokładny sposób zweryfikować na etapie realizacji.	kpl.		
		2	kpl.	2,000	
				RAZEM	2,000
24 d.1.4	kalk. własna	Umożliwienie budowy studni S24 na istniejącym kanale: 1) wstrzymanie przepływu ścieków w kanałach z zapewnieniem tymczasowego przepompowania lub odbioru wozem asenizacyjnym, 2) rozcięcie kanałów w celu posadowienia dennicy studni (koszt studni w odrębnych pozycjach), 3) połączenie kształtkami kanalizacyjnymi (mufy/nasuwki/manszety) z istniejącymi kanałami. Dokładny sposób zweryfikować na etapie realizacji.	kpl.		
		1	kpl.	1,000	
				RAZEM	1,000
25 d.1.4	KNNR 4 1308-03	Kanały z rur PVC łączonych na wcisk o śr. zewn. 200 mm	m		
		868,6	m	868,600	
				RAZEM	868,600
26 d.1.4	KNR-W 2-19 0102-01	Oznakowanie taśmą z tworzywa sztucznego trasy kanalizacji grawitacyjnej ułożonego w ziemi	m		
		poz.25	m	868,600	
				RAZEM	868,600
27 d.1.4	KNNR 4 1413-01 wycena indywidualna	Studnie rewizyjne z kręgów betonowych o śr. 1000 mm w gotowym wykopie o głębokości do 4m. Cena uśredniona. W koszcie studni przewidzieć zaślepienie uformowanych kinet korkami PVC oraz obetonowanie kaskad zewnętrznych.	stud.		
		24	stud.	24,000	

Lp.	Podstawa	Opis i wyliczenia	j.m.	Poszcz.	Razem
				RAZEM	24,000
28 d.1.4	KNNR 4 1610-02 analogia	Próba wodna szczelności kanałów rurowych o śr.nominalnej 200 mm. Przyjęto badanie sieci co około 200m długości sieci wraz z przykanalikami	odc. -1 prób.		
		poz.25 / 200	odc. -1 prób.	4,343	
				RAZEM	4,343
29 d.1.4	kalk. własna	Inspekcja kamerą TV kanałów o średnicy DN200	m		
		868,6	m	868,600	
				RAZEM	868,600
2		Sieć wodociągowa			
2.1		Roboty pomiarowe			
30 d.2.1	KNNR 2-01 0119-03	Roboty pomiarowe przy liniowych robotach ziemnych - trasa drogi w terenie równinnym.Tyczenie oraz pomiar powykonawczy Krotność = 2	km		
		(827,5) / 1000	km	0,828	
		(7,1) / 1000	km	0,007	
				RAZEM	0,835
2.2		Roboty ziemne			
31 d.2.2	KNNR 1 0210-02	Wykopy oraz przekopy o głębokości do 3.0 m wykonywane na odkład koparkami podsiębiernymi o pojemności łyżki 0.25 m3 w gruncie kat. I-II 90% robót wykonywanych mechanicznie	m3		
		1625,860 * 90%	m3	1 463,274	
				RAZEM	1 463,274
32 d.2.2	KNNR 1 0307-03	Wykopy liniowe o szerokości 0,8-2,5 m i głębokości do 3,0 m o ścianach pionowych w gruntach suchych kat. I-II 10% robót wykonywanych ręcznie	m3		
		1625,860 * 10%	m3	162,586	
				RAZEM	162,586
33 d.2.2	KNNR AT-06 0104-01	Łaładunek ładowarką kołową 1,25 m3, wyladunek przez przechylenie skrzyni materiałów budowlanych sypkich - samochody lub przyczepy samowyladowcze; kategoria ładunku I. Całkowita wymiana gruntu w pasie drogowym. Przyjęto, że 1m3 waży 1,85 tony.	t		
		poz.39 * 1,85	t	1 191,256	
				RAZEM	1 191,256
34 d.2.2	KNNR AT-06 0108-01	Przewóz materiałów budowlanych na odległość do 1 km po drodze o nawierzchni kl. I. Przyjęto samochody o ładowności 12 ton.	kurs		
		poz.33 / 12	kurs	99,271	
				RAZEM	99,271
35 d.2.2	KNNR AT-06 0108-04	Przewóz materiałów budowlanych po drodze o nawierzchni kl. I; dodatek za każdy dalszy 1 km Założono przewóz na całkowitą odległość 10 km Krotność = 9	kurs		
		poz.34	kurs	99,271	
				RAZEM	99,271
36 d.2.2	kalk. własna	Umocnienie ścian wykopów na całej wysokości szalunkami systemowymi (obudowy wykopów np. typu kopras/orzeł/zremb lub równoważnych). Cena obejmuje: dowóz do miejsca prowadzenia prac, wstawienie zabezpieczenia ścian, demontaż zabezpieczenia ścian i ewentualne koszty wynajmu przez cały okres realizacji robót ziemnych. Dla przyjętego dziennego postępu prac ~60m, ilość zestawów szalunków wynosi 15 sztuk.	kpl		
		15	kpl	15,000	
				RAZEM	15,000
37 d.2.2	KNNR 4 1411-03	Podłoża pod kanały i obiekty z materiałów sypkich grubości 20 cm	m3		

Obmiar

Lp.	Podstawa	Opis i wyliczenia	j.m.	Poszcz.	Razem
		176,940	m3	176,940	
				RAZEM	176,940
38 d.2.2	KNNR 4 1411-02 analogia	Podłoża pod kanały i obiekty z materiałów sypkich grubości 15 cm Obsypka do wysokości 30cm ponad grzbiet rury	m3		
		365,530	m3	365,530	
				RAZEM	365,530
39 d.2.2	kalk. własna	Dowóz ziemi do zasyпки. 40% wymiany gruntów na grunty zagęszczalne	m3		
	wykop łącznie	(poz.31 + poz.32)	m3	1 625,860	
	- podsypka	-poz.37	m3	-176,940	
	- obsypka	-poz.38	m3	-365,530	
	objętość De125	-(3,14 * 0,0625 * 0,0625 * 827,5)	m3	-10,150	
	objętość DN80	-(3,14 * 0,04 * 0,04 * 7,1)	m3	-0,036	
		A (Suma częściowa)	m3	-----	
		-poz.39 A * 40%	m3	1 073,204 -429,282	
				RAZEM	643,922
40 d.2.2	KNNR 1 0214-04 z.o.2.11.4. 9911-03	Zasypanie wykopów .fund.podłużnych,punktowych,rowów,wykopów objektowych spycharkami z zagęszcz.mechanicznym ubijakami (gr.warstwy w stanie luźnym 35 cm) - kat.gr. I-II - współczynnik zagęszczenia Js=1.00) Zasypanie wykopów gruntem z dowozu ujętym w powyższej pozycji	m3		
		poz.39 A	m3	1 073,204	
				RAZEM	1 073,204
2.3		Roboty montażowe			
41 d.2.3	kalk. własna	Wykonanie wpięcia w istniejący wodociąg w110 (węzeł Tr7): 1) zamknięcie dopływu wody i odwodnienie wodociągu 2) rozcięcie sieci wodociągowej i usunięcie rury na odcinku wbudowania węzła 3) oczyszczenie końcówek istn. rury w110 - przygotowanie do montażu łącznika RK 4) montaż dwóch łączników RK dla rur PE/PVC Faktyczny sposób połączenia z istniejącą siecią zweryfikować na etapie realizacji.	kpl.		
		1	kpl.	1,000	
				RAZEM	1,000
42 d.2.3	KNNR 4 1014-03	Sieci wodociągowe - kształtki żeliwne ciśnieniowe kołnierzone o śr. 100 mm Trójniki żeliwne	szt.		
		7	szt.	7,000	
				RAZEM	7,000
43 d.2.3	KNNR 4 1112 -02 analogia	Zasuwy typu "E" kołnierzone z obudową o śr. do 100 mm montowane na rurociągach PVC i PE Montaż na tuleje kołnierzone	kpl.		
		12	kpl.	12,000	
				RAZEM	12,000
44 d.2.3	KNNR 4 1009-05 analogia	Sieci wodociągowe - montaż rurociągów z rur polietylenowych (PE, PEHD) o śr.zewnętrznej 125 mm	m		
		827,5	m	827,500	
				RAZEM	827,500
45 d.2.3	KNNR 4 1010-05	Sieci wodociągowe - połączenie rur polietylenowych ciśnieniowych PE, PEHD metodą zgrzewania czołowego o śr. zewn. 125 mm Przyjęto 12m odcinki rur	złącz		
		poz.44 / 12	złącz	68,958	
				RAZEM	68,958

Obmiar

Lp.	Podstawa	Opis i wyliczenia	j.m.	Poszcz.	Razem
46 d.2.3	KNNR 4 1011-05 analogia	Sieci wodociągowe - połączenie rur polietylenowych ciśnieniowych PE, PEHD za pomocą kształtek elektrooporowych o śr. zewn. 125 mm Mufy, Kształtki/Kolana, Redukcje	złącz .		
		8 + 12 + 1	złącz .	21,000	
				RAZEM	21,000
47 d.2.3	KNNR 4 1014-03	Sieci wodociągowe - kształtki żeliwne ciśnieniowe kołnierzowe o śr. 100 mm Łącznik RK w węźle W1	szt.		
		1	szt.	1,000	
				RAZEM	1,000
48 d.2.3	KNNR 4 1119 -03	Hydranty pożarowe nadziemne o śr. 80 mm	kpl.		
		6	kpl.	6,000	
				RAZEM	6,000
49 d.2.3	KNNR 4 1430-01	Wykonanie różnych elementów drobnowymiarowych o objętości do 1.5 m ³ - elementy betonowe. Bloki podporowe armatury	m ³		
	pod zasuwę	$(0,38 * 0,24 * 0,12) * (12 + 6)$	m ³	0,197	
	pod hydranty	$(0,38 * 0,24 * 0,12) * 6$	m ³	0,066	
				RAZEM	0,263
50 d.2.3	KNNR 4 1606-02 analogia	Próba wodna szczelności sieci wodociągowych z rur typu HOBAS, PCW, PVC, PE, PEHD o śr. do 160 mm	200 m -1 prób.		
		$(827,5 + 7,1) / 200$	200 m -1 prób.	4,173	
				RAZEM	4,173
51 d.2.3	KNNR 4 1612-01	Jednokrotne płukanie sieci wodociągowej o śr. nominalnej do 150 mm	odc. 200 m		
		$(827,5 + 7,1) / 200$	odc. 200 m	4,173	
				RAZEM	4,173
52 d.2.3	KNNR 4 1611-01	Dezynfekcja rurociągów sieci wodociągowych o śr. nominalnej do 150 mm	odc. 200 m		
		$(827,5 + 7,1) / 200$	odc. 200 m	4,173	
				RAZEM	4,173
53 d.2.3	KNNR-W 2-19 0102-01	Oznakowanie taśmą z tworzywa sztucznego trasy wodociągu ułożonego w ziemi	m		
		827,5 + 7,1	m	834,600	
				RAZEM	834,600
54 d.2.3	KNNR-W 2-19 0134-02	Oznakowanie armatury wodociągowej na słupku stalowym.	kpl.		
	zasuwę	12 + 6	kpl.	18,000	
	hydranty	6	kpl.	6,000	
				RAZEM	24,000
2.4		Roboty związane z przyłączeniem nieruchomości			
55 d.2.4	KNNR 4 1702-02 analiza indywidualna	Podłączenie instalacji do sieci wodociągowej - nasady rurowe (opaski) na istniejących rurociągach o śr. 100 mm dla przyłącza De32	szt.		
		15	szt.	15,000	
				RAZEM	15,000

Obmiar

Lp.	Podstawa	Opis i wyliczenia	j.m.	Poszcz.	Razem
3		Rozbiórka i odbudowa nawierzchni			
56 d.3	KNNR 6 0802-02	Rozebranie nawierzchni drogowych z tłucznia/żwiru/żużla gr. 15 cm mechanicznie. Założono grubość warstwy ~10cm w pasie ul. Sosnowej i ul. Jarzębinowej Krotność = 0,66	m2		
		$((45,0 + 25,0) * 3,0)$	m2	210,000	
				RAZEM	210,000
57 d.3	KNNR 1 0113-01	Usunięcie warstwy ziemi urodzajnej (humusu) o grubości do 15 cm za pomocą spycharek Założono grubość warstwy ~10cm w pasie ul. Bukowej Krotność = 0,66	m2		
		$(790,0 * 4,0) + ((45,0 + 25,0) * 1,0)$	m2	3 230,000	
				RAZEM	3 230,000
58 d.3	kalk. własna	Załadunek ładowarką oraz transport ponad 1 km samochodami samowyladowczymi wraz z opłatą za składowanie na składowisku i utylizację. Odległość ustala Wykonawca.	m3		
		poz.56 * 0,10	m3	21,000	
				RAZEM	21,000
59 d.3	KNNR 6 0204-05	Nawierzchnie z tłucznia kamiennego - warstwa górna o gr. po uwałowaniu 10 cm	m2		
		$(790,0 + 45,0 + 25,0) * 4,0$	m2	3 440,000	
				RAZEM	3 440,000
60 d.3	KNNR 1 0501-02	Ręczne plantowanie powierzchni gruntu rodzimego kat.IV. Wyrównanie i grabienie poboczy gruntowych wzdłuż rozścielanego kruszywa	m2		
		$((790,0 + 45,0 + 25,0) * 0,75) * 2$	m2	1 290,000	
				RAZEM	1 290,000
61 d.3	kalk. własna	Załadunek ładowarką nadmiaru humusu oraz transport ponad 1 km samochodami samowyladowczymi wraz z opłatą za składowanie na składowisku i utylizację. Odległość ustala Wykonawca.	m3		
		$(\text{poz.57} * 0,10) - (\text{poz.60} * 0,1)$	m3	194,000	
				RAZEM	194,000