
PRZEDMIAR ROBÓT

Klasyfikacja robót wg. Wspólnego Słownika Zamówień

45000000-7	Roboty budowlane
45111000-8	Roboty w zakresie burzenia, roboty ziemne
45111200-0	Roboty w zakresie przygotowania terenu pod budowę i roboty ziemne
45112100-6	Roboty w zakresie kopania rowów
45231110-9	Roboty budowlane w zakresie kładzenia rurociągów
45223820-0	Gotowe elementy i części składowe
45231300-8	Roboty budowlane w zakresie budowy wodociągów i rurociągów do odprowadzania ścieków
45231100-6	Ogólne roboty budowlane związane z budową rurociągów
45223822-4	Gotowe części składowe
45231000-5	Roboty budowlane w zakresie budowy rurociągów, ciągów komunikacyjnych i linii energetycznych
45111291-4	Roboty w zakresie zagospodarowania terenu
45112000-5	Roboty w zakresie usuwania gleby
45232452-5	Roboty odwadniające
45232451-8	Roboty odwadniające i nawierzchniowe

NAZWA INWESTYCJI : PRZEBUDOWA ROWU ZLOKALIZOWANEGO W PASIE DROGOWYM DROGI GMINNEJ ULICA ANNY
W KARCZOWIE
ADRES INWESTYCJI : Pas drogowy drogi gminnej ulica Anny w Karczowie
INWESTOR : GMINA DĄBROWA
ADRES INWESTORA : 49-120 DĄBROWA ul. Ks.prof. J.Sztonyka 56
BRANŻA : 45321300-8 ROBOTY INŻYNIERYJNE - WODNO-MELIORACYJNE

SPORZĄDZIŁ KALKULACJE : inż.Zofia Golińska Upr.Bud. 158/76/Op w specjalności budownictwo wodno melioracyjne
DATA OPRACOWANIA : 2021-05-17

Stawka roboczogodziny : 0,00 zł
Poziom cen : I KWARTAŁ 2021 ROZPORZĄDZENIE MINISTRA INFRASTRUKTURY z dnia 18.05.2004 (Dz.U. nr 130
po.1389)

NARZUTY

Ogółem wartość kosztorysowa robót : 0,00 zł

Słownie: zero i 00/100 zł

WYKONAWCA :

INWESTOR :

Data opracowania
2021-05-17

Data zatwierdzenia

Lp.	Podstawa	Opis i wyliczenia	j.m.	Poszcz	Razem
1	45231300-8	ST 00.00.00 CPV 45000000-7 CPV 45231300-8 PRZEBUDOWA ROWU ZLOKALIZOWANEGO W PASIE DROGOWYM DROGI GMINNEJ ULICA ANNY W KARCZOWIE			
1.1	45231300-8	ST 03.00.00 CPV 45231300-8 ZABUDOWA ROWU			
1.1.	45111200-0	ST 01.00.00 CPV 45111200-0 Roboty pomiarowe i prace geodezyjne			
1	KNNR 1 d.1. 0111-01 1.1 analogia	Roboty pomiarowe przy liniowych robotach ziemnych - trasa dróg w terenie równinnym. Zarzurowanie rowu Wyszczególnienie robót - nakłady robocizny obejmują tylko prace pomocnicze (robotników) przy pomiarze. pomiarzy przed wykonaniem robót t.j.: Sprawdzenie i uzupełnienie osi trasy dodatkowymi punktami. Niwelacja kontrolna reperów i osi trasy. Zabezpieczenie osi trasy przez wyniesienie jej poza obręb robót. Rurociągi: 1.Rurociąg z rur żelbetowych fi 600 mm L=49 m 2.Rurociąg z rur żelbetowych fi 800 mm L=3 m 3.Rurociąg drenażowy obustronny francuski z rur perforowanych fi 100 mm w otulinie z geowłókniny L=48+38 m w obsypce piaskowo-żwirowej Razem: L=49+3+48+38= 138mb=0,138 km 0,138	km		
			km	0,138	
				RAZEM	0,138
1.1.	45111000-8	ST 02.00.00 CPV 45111000-8 Roboty ziemne i konstrukcyjne CPV 45112000-5, 45112100-6, 45112200-7,			
2	KNR 2-14 d.1. 1210-01 1.2	Rozbiórka konstrukcji żelbetowych z ładu sposobem mechanicznym - rozbiórka przyczółka wlotowego betonowego gr.0,26 m z kratą $V=((0,74+0,15+0,8+0,15+1,05)*1,26*0,26)-(3,14*0,4*0,4*0,26)=0,816$ m3 0,82	m ³		
			m ³	0,820	
				RAZEM	0,820
3	KNR-W 4-01 d.1. 0109-11 1.2 0109-12	Wywiezienie gruzu sprzymowanego samochodami samowładoczymi na odległość 3 km - gruz z rozbiórki przyczółka betonowego Wyszczególnienie robót: 1. Załadowanie gruzu na środki transportowe. 2. Wywiezienie na odległość do 3 km. 3. Wyładowanie ze środków transportowych. 0,82	m ³		
			m ³	0,820	
				RAZEM	0,820
4	KNR 2-14 d.1. 1210-01 1.2	Rozbiórka konstrukcji żelbetowych z ładu sposobem mechanicznym - rozbiórka przyczółków przepustu betonowego gr.0,30 m $V=(1,3+1+1,3)*1,3*0,3*2=2,808$ m3 $V=3,14*0,5*0,5*0,3*2=0,471$ m3 $V=2,808-0,471=2,337$ m3 2,34	m ³		
			m ³	2,340	
				RAZEM	2,340
5	KNR-W 4-01 d.1. 0109-11 1.2 0109-12	Wywiezienie gruzu sprzymowanego samochodami samowładoczymi na odległość 3 km - gruz z rozbiórki przyczółka betonowego Wyszczególnienie robót: 1. Załadowanie gruzu na środki transportowe. 2. Wywiezienie na odległość do 3 km. 3. Wyładowanie ze środków transportowych. 2,34	m ³		
			m ³	2,340	
				RAZEM	2,340
6	KNR 2-01 d.1. 0221-04 1.2	Wykopy jamiste wykonywane koparkami podsiębiernymi lub zgarniakowymi 0.25 m3 na odkład w gruncie kat.III bez ręcznego wyrównania powierzchni odkładu - rozkopanie istniejącego przepustu brtonowego fi 800 mm H=1,3m L=6 m $V=((1,3+1+1,3)+1)/2*1,3*6=17,94$ m3 $V=3,14*0,5*0,5*6=4,71$ m3 $Vw=17,94-4,71=13,23$ m3 13,23	m ³		
			m ³	13,230	
				RAZEM	13,230
7	KNR 15-01 d.1. 0206-05 1.2	Rozbiórka rurociągów o śr. 80 cm z mechanicznym wydobyciem rur Wyszczególnienie robót: 1. Wydobywanie rur z wykopu. 2. Odniesienie rur poza obręb robót. 6	m		
			m	6,000	
				RAZEM	6,000

Lp.	Podstawa	Opis i wyliczenia	j.m.	Poszcz	Razem
19	KNNR 4 d.1. 1413-03 + 1.2 KNNR 4 1413-04 analiza	Studnia wpadowa żelbetowa o śr. 1200 mm w gotowym wykopie o głębok. 1,5m - z betonu C35/37 (B35) odoszczelność W-8, nasiąkliwość <5 % , mrozoodporność F-150 mm z monolityczną częścią denną o wymiarach 1200/1700/1500 bez kinety z przejściem szczelnym Xtream fi 600 mm włącz kanał. żel.cięż.fi 600mm kl. A-15 wypełniony betonem - wlot z rowu z kapinosem wg PN-EN-206-1:2003, PN-EN-1610:2002 - studnia zgodnie z normą PN-B-10729:1999 1	stud. stud.	 1,000	
				RAZEM	1,000
20	KNNR 4 d.1. 2016-01 1.2	Krata stalowa prostokątna o wymiarach 0,5*0,8 = 0,40 m2 stalowe ze stali A0- StOS fi 14 mm 1	szt. szt.	 1,000	
				RAZEM	1,000
21	KNNR 4 d.1. 1411-03 1.2	Podłoża pod kanały i obiekty z materiałów sypkich - podłoże z piasku gr. 20 cm - podsypka piaskowa pod osadnik betonowy $V=2,05*1,40*0,2=0,574$ m3 0,574	m ³ m ³	 0,574	
				RAZEM	0,574
22	KNNR 4 d.1. 1430-01 1.2	Wykonanie różnych elementów drobnowymiarowych o objętości do 1.5 m3 - elementy betonowe - osadnik betonowy o wymiarach 2.05*1=2,05 m2 $V=1,00*2,05*0,20=0,41$ m3 $V=(0,45*2,05*0,20*2)-((1,6+1)/2*0,3*0,2*2)=0,213$ m3 Razem 0,41+0,313 = 0,623 m3 0,623	m ³ m ³	 0,623	
				RAZEM	0,623
23	KNNR 4 d.1. 1411-03 1.2	Podłoża pod kanały i obiekty z materiałów sypkich grub. 30 cm - podłoże piaskowe pod studnię połączeniową $V=3,14*1*1*0,3=0,942$ m3 0,942	m ³ m ³	 0,942	
				RAZEM	0,942
24	KNNR 4 d.1. 1413-03 + 1.2 KNNR 4 1413-04 analiza	Studnia połączeniowa żelbetowa o śr. 1200 mm w gotowym wykopie o głębok. 1,2m - z betonu C35/37 (B35) odoszczelność W-8, nasiąkliwość <5 % , mrozoodporność F-150 mm z monolityczną częścią denną o wymiarach 1200/1700/1500 bez kinety z przejściem szczelnym Xtream fi 600 i fi 800 mm włącz kanał. żel.cięż.fi 600mm kl. A-15 wypełniony betonem - wlot z rowu z kapinosem wg PN-EN-206-1:2003, PN-EN-1610:2002 - studnia zgodnie z normą PN-B-10729:1999 1	stud. stud.	 1,000	
				RAZEM	1,000

Lp.	Podstawa	Opis i wyliczenia	j.m.	Poszcz	Razem
25	KNNR 1 d.1. 0207-03 + 1.2 KNNR 1 0208-02	<p>Roboty ziemne wykonywane koparkami chwytakowymi o poj.łyżki 0.60 m3 w gr.kat. I-III w ziemi uprzednio zmag.w hałdach z transp.urobku na odl. 3 km sam.samowyład. - załadunek i transport gruntu do zasypiania rurociągów</p> <p>Wyliczenie:</p> <p>-----</p> <p>Objętość rowu w miejscu rurociągów przy gł. Hśr.=1,3 m $V = (0,90+3,30)/2 * 1,3 * 49 = 133,77 \text{ m}^3$ $V = (0,90+3,30)/2 * 1,3 * 2 = 5,46 \text{ m}^3$</p> <p>-----</p> <p>Razem :139,23 m3</p> <p>Objętość rur w trasie rowu $3,14 * 0,315 * 0,315 * 49 = 15,267 \text{ m}^3$</p> <p>Objętość stutni w trasie rowu $V = 3,14 * 0,7 * 0,7 * 1,05 = 1,616 \text{ m}^3$</p> <p>Wyliczenie mas ziemnych do zasypiania rurociągu na rowie: Objętość gruntu do zasypiania rurociągu na rowie $V = 139,23 - (15,267 + 1,616) = 122,347 \text{ m}^3$</p> <p>-----</p> <p>Nadmiar gruntu do wykorzystania na miejscu Wykop pod podłoże rurociągu (ca 12 m3) $V = 0,2 \text{ m}^3 * 49 * 1,2 \text{ wsp.} = 11,76 \text{ m}^3$ przyjęto 12 m3 Objętość dodatkowego wykopu pod studnię wpadową i osadnik $V = 2,44 + 2,826 + 0,798 = 6,064 \text{ m}^3$</p> <p>-----</p> <p>Objętość podłoża pod studnię $3,14 * 1 * 1 * 0,3 = 0,942 \text{ m}^2$ Objętość studni $3,14 * 0,7 * 0,7 * 0,90 = 1,385 \text{ m}^2$</p> <p>-----</p> <p>Razem obj. gruntu do wykorzystania na miejscu $V = 12 + 6,064 + 0,942 + 1,385 = 20,391 \text{ m}^3$</p> <p>Objętość mas ziemnych do ostarzenia z zewnątrz $V = (122,347 - 20,391) * 1,2 \text{ wsp.spulchnienia} = 122,347 \text{ m}^3$</p> <p>-----</p> <p>122,35</p>	m ³		
			m ³	122,350	
				RAZEM	122,350
26	KNNR 1 d.1. 0317-01 z.o. 1.2 2.11.4. 9911-01	<p>Zasypywanie wykopów pionowych lub ze skarpami z przerzutem na odl.do 3 m z zagęszczeniem ; kat.gr. I-III - współczynnik zagęszczenia Js=0.96) - współczynnik zagęszczenia Js=0.96) każdą warstwę zagęścić do uzyskania stopnia zagęszczenia wg zmodyfikowanej próby Proktora Is=0,95 , po ułożeniu przewodu starannie zagęścić z obu stron rury co 5-10 cm - gruntem piaszczystym</p> <p>Wyliczenie:</p> <p>Objętość mas ziemnych do ostarzenia z zewnątrz $V = (122,347 - 20,391) * 1,2 \text{ wsp.spulchnienia} = 122,347 \text{ m}^3$ Razem obj. gruntu do wykorzystania na miejscu $V = 12 + 6,064 + 0,942 + 1,385 = 20,391 \text{ m}^3$</p> <p>-----</p> <p>RAZEM: $V = 142,738 \text{ m}^3$ Wykonanie ręczne 20% $V = 122,347 + 20,391 = 28,548 \text{ m}^3$ 28,55</p>	m ³		
			m ³	28,550	
				RAZEM	28,550
27	KNNR 1 d.1. 0406-02 1.2	<p>Nasywy wykonywane koparkami zgarniakowymi z bezpośrednim przerzutem gruntu uzyskanego z ukopu; grunt kat.III-IV bez S spycharki - zasypianie rurociągów</p> <p>Wykonanie mechaniczne 80% $V = (122,347 + 20,391) * 0,8 = 114,19 \text{ m}^3$ 114,19</p>	m ³		
			m ³	114,190	
				RAZEM	114,190
28	KNNR 1 d.1. 0408-02 z. 1.2 sz.2.2.2. 9911-01	<p>Zagęszczanie nasypów z gruntu spoistego kat.III ubijakami mechanicznymi - współczynnik zagęszczenia Js=0.96) wraz z zagęszczeniem zasypanego wykopu z gruntu miejscowego. każdą warstwę zagęścić do uzyskania stopnia zagęszczenia wg zmodyfikowanej próby Proktora Is=0,95 Po ułożeniu przewodu starannie zagęścić z obu stron rury co 5-10 cm</p> <p>114,19</p>	m ³		
			m ³	114,190	
				RAZEM	114,190
29	KNNR 6 d.1. 1301-01 + 1.2 KNNR 6 1301-02 + KNNR 6 1301-03 + KNNR 6 1301-07	<p>Plantowanie .profilowanie. uzupełnienie gruntem miejscowym gr. do 10 cm nierówności i zagęszczenie powierzchni po wykonaniu robót ziemnych i montażowych po zarurowaniu rowu</p> <p>$F = 49 * 4,00 = 196 \text{ m}^2$</p>	m ²		

Lp.	Podstawa	Opis i wyliczenia	j.m.	Poszcz	Razem
		196	m ²	196,000	
				RAZEM	196,000
30	KNNR 1 d.1. 0307-02 1.2	Wykopy liniowe o szerokości 0,8-2,5 m i głębokości do 1,5 m o ścianach pionowych w gruntach suchych kat. III-IV - drenaż francuskiz rur perforowanych PVC fi 100 mm obustronny z filtrem z geowłókniny w obsypce piaskowo-zwirowej jako element odwodnienia pasa drogowego - wykop pod drenaż $V=(48+38)*1*0,3=28,80$ m ³	m ³		
		28,80	m ³	28,800	
				RAZEM	28,800
31	KNNR 4 d.1. 1411-02 1.2	Podłoża pod kanały i obiekty z materiałów sypkich grub. 15 cm - podsypka piaskowa zagęszczona mechanicznie $V=0,3*(48+38)*0,150=3,87$ m ²	m ³		
		3,87	m ³	3,870	
				RAZEM	3,870
32	KNNR 11 d.1. 0703-03 z. 1.2 sz.3.4.	Ułożenie drenażu z rur z tworzyw sztucznych w zwojach o śr. nom. 100-125 mm (rury z gotową otuliną) $L=48+38=86$ m	m		
		86	m	86,000	
				RAZEM	86,000
33	KNNR 1 d.1. 0608-02 1.2	Obsypka filtracyjna w gotowym wykopie wyk.z gotowego kruszywa. $V=(0,30*0,30*86)-(3,14*0,05*0,05*86)=7,065$ m ³	m ³		
		7,07	m ³	7,070	
				RAZEM	7,070
34	KNNR 1 d.1. 0318-01 1.2	Zасыpywanie wykopów o ścianach pionowych o szerokości 0.8-2.5 m i głęb.do 1.5 m w gr.kat. I-III $V=0,45*0,3*86=11,61$ m ³	m ³		
		11,61	m ³	11,610	
				RAZEM	11,610
35	KNNR 4 d.1. 1417-01 1.2	Studzienki drenażowa fi 400 mm H=1,80 m z osadnikiem H=0,90m	szt		
		2	szt	2,000	
				RAZEM	2,000
1.1.	45233140-2	ST 04.00.00 CPV 45233140-2 Budowa zjazdu			
3					
36	KNR 2-31 d.1. 0101-07 1.3 0101-08	Ręczne wykonanie koryta na całej szerokości jezdni i chodników w gruncie kat. III-IV głębokości 38 cm - szerokość zjazdu B-3,5 m F=27 m ²	m ²		
		27	m ²	27,000	
				RAZEM	27,000
37	KNNR 1 d.1. 0207-03 + 1.3 KNNR 1 0208-02	Roboty ziemne wykonywane koparkami chwytakowymi o poj.łyżki 0.60 m ³ w gr.kat. I-III w ziemi uprzednio zmag.w hałdach z transp.urobku na odl. 3 km sam.samowład. - załadunek i transport gruntu - odwóz nadmiaru gruntu z korytowania na hałdy rezerwowe Wyliczenie: $V=27*0,38= 10,26$ m ³	m ³		
		10,26	m ³	10,260	
				RAZEM	10,260
38	KNR 2-31 d.1. 0103-02 1.3	Ręczne profilowanie i zagęszczenie podłoża pod warstwy konstrukcyjne nawierzchni w gruncie kat. III-IV	m ²		
		27	m ²	27,000	
				RAZEM	27,000
39	KNNR 6 d.1. 0105-02 1.3	Warstwy podsypkowe piaskowe zagęszczane ręcznie o gr.10 cm	m ²		
		27	m ²	27,000	
				RAZEM	27,000
40	KNNR 6 d.1. 0113-02 1.3	Warstwa dolna podbudowy z kruszyw łamanych gr. 20 cm	m ²		
		27	m ²	27,000	
				RAZEM	27,000
41	KNR 2-31 d.1. 0401-04 1.3	Rowki pod krawężniki i ławy krawężnikowe o wymiarach 30x30 cm w gruncie kat.III-IV	m		
		15	m	15,000	
				RAZEM	15,000
42	KNR 2-31 d.1. 0402-04 1.3	Ława pod krawężniki betonowa z oporem - beton zwykły C16/20 (B-20) $V=((0,15*0,3)+(0,15*0,14))*15=0,99$ m ³	m ³		
		1,00	m ³	1,000	
				RAZEM	1,000

Lp.	Podstawa	Opis i wyliczenia	j.m.	Poszcz	Razem
43	KNR 2-31	Krawężniki betonowe wystające o wymiarach 15x30 cm na podsypce cemento-	m		
d.1.	0403-03	wo-piaskowej			
1.3		15	m	15,000	
				RAZEM	15,000
44	KNR 0-11	Nawierzchnie z kostki betonowej "POLBRUK" grubości 80 mm typu 60/8 na	m ²		
d.1.	0317-03	podsypce cementowo-piaskowej grubości 50 mm z wypełnieniem spoin zaprawą cementową			
1.3		27	m ²	27,000	
				RAZEM	27,000