

令和4年度

新ごみ処理施設アプローチ道路整備工事

数量計算書

参 考 資 料

むつ市大字奥内字今泉 地内

注) 工事価格の円滑な見積りに資する資料であり、工事請負契約を拘束するものではない

1. 数量総括表

H271001

レベル1 工事区分	レベル2 工種	レベル3 種別	レベル4 細別	レベル5 規格	レベル6 積算要素	単位	当初数量		変更数量		摘要	
							計算数量	計上数量	計算数量	計上数量		
道路改良	準備工					式	1	1				
						式	1	1				
		抜根面積				m2	2050.3	2050				
			径20cm未満			本	2.0	2				
			幹周20cm以上30cm未満			本	5.0	5				
			幹周30cm以上60cm未満			本	16.0	16				
			幹周60cm以上90cm未満			本	45.0	45				
			幹周90cm以上			本	82.0	82				
		運搬処理工				式	1	1				
			木くず運搬			m ³	23.4	23				
					運搬(木くず)	m ³	23.4	23				
			木くず処分			t	22.3	22				
						t	22.3	22				
		道路土工					式	1	1			
			掘削工				式	1	1			
				掘削	土砂		m3	1073.7	1000			
						掘削	m3	1073.7	1000			
			路床盛土工				式	1	1			
				路床盛土	土砂		m3	403.5	400			
					CB210520	路床盛土	m3	243.4	240			2.5≦W<4.0
					CB210520	路床盛土	m3	160.1	160			4.0≦W
			法面整形工				式	1	1			
				法面整形(切土部)	土砂		m2	118.8	110			
					CB220010	法面整形	m ²	118.8	110			
				法面整形(盛土部)	土砂		m2	132.0	130			
					CB220010	法面整形	m ²	132.0	130			
			残土処理工				式	1	1			
	土砂等運搬			土砂		m3	639.0	630				
				土砂等運搬	m3	639.0	630					
	法面工				式	1	1					
		植生工				式	1	1				
			人工張芝	人工芝		m2	132.0	130				
				CB220910	人工張芝	m ²	132.0	130			盛土法面	
			人工張芝	人工芝		m2	118.8	110				
			CB220910	人工張芝	m ²	118.8	110			切土法面		
	排水構造物工 作業土工				式	1	1					
					式	1	1					
		床掘り	土砂			m3	60.2	60				
			CB210030	床掘り	m3	60.2	60					
		埋戻し	土砂		m3	42.3	40					
			CB210410	埋戻し	m3	42.3	40					

H271001

レベル1 工事区分	レベル2 工種	レベル3 種別	レベル4 細別	レベル5 規格	レベル6 積算要素	単位	当初数量		変更数量		摘要
							計算数量	計上数量	計算数量	計上数量	
		側溝工				式	1	1			
			プレキャストU型側溝	落蓋型側溝 US3-B300A		m	246.1	246			
					U型側溝	m	246.1	246			
			自由勾配側溝	横断用 US9-B-B300-H300		m	13.5	13			調整コン
			自由勾配側溝	横断用 US9-B-B300-H400	自由勾配側溝	m	13.5	13			平均t=9.0cm
			自由勾配側溝	横断用 US9-B-B300-H500	自由勾配側溝	m	8.0	8			//
			自由勾配側溝		自由勾配側溝	m	8.0	8			//
			自由勾配側溝	横断用 US9-B-B300-H500	自由勾配側溝	m	6.0	6			//
			自由勾配側溝		自由勾配側溝	m	6.0	6			//
			側溝蓋	落蓋 300型用		枚	468.1	468			
					蓋版	枚	468.1	468			
				グレーチング蓋		枚	24.0	24			
					蓋版	枚	24.0	24			
			側溝蓋	覆工板蓋 300型用 T-25		枚	6.0	6			
					蓋版	枚	6.0	6			
				グレーチング蓋		枚	7.0	7			
					蓋版	枚	7.0	7			
		集水柵・マンホール工				式	1.0	1			
			現場打ち集水柵	SM-B800-H600		基	1.0	1			
			側溝蓋	グレーチング蓋		枚	1.0	1			
				SM-B800-H600 T-25	蓋版	枚	1.0	1			
	構造物撤去工					式	1	1			
		構造物取壊し工				式	1	1			
			舗装版切断	CB430510	舗装版切断t=15cm以下	m	17.0	17			
			舗装版破碎	アスファルト舗装 t=15cm以下		m2	220.7	220			
				CB430310	舗装版破碎	m2	220.7	220			
			コンクリート構造物取壊し	無筋構造物	機械施工	m ³	1.0	1			
				鉄筋構造物	機械施工	m ³	5.0	5			
		構造物工撤去再設置				式	1.0	1			
			既設看板撤去再設置			基	1.0	1			
		運搬処理工				式	1	1			
			殻運搬	As殻、機械積込		m3	15.4	15			
				CB227010	殻運搬	m3	15.4	15			
			殻運搬	鉄筋Co殻、機械積込		m3	5.0	5			
				CB227010	殻運搬	m3	5.0	5			
			殻運搬	無筋Co殻、機械積込		m3	1.0	1.0			
				CB227010	殻運搬	m3	1.0	1.0			
			現場発生品運搬	金属くず	5km以下 0.3t超0.5t以下	回	1.0	1.0			
			殻処分	As殻		m3	15.4	15			
					処分費(As殻)	t	36.3	36			
			殻処分	鉄筋Co殻		m3	5.0	5			
					処分費(鉄筋Co殻)	t	12.5	12			
			殻処分	無筋Co殻		m3	1.0	1.0			
					処分費(無筋Co殻)	t	2.5	2			
			殻処分	金属くず		m3	0.3	0.3			
					処分費(金属くず)	t	0.2	0.2			

H271001

レベル1 工事区分	レベル2 工種	レベル3 種別	レベル4 細別	レベル5 規格	レベル6 積算要素	単位	当初数量		変更数量		摘要	
							計算数量	計上数量	計算数量	計上数量		
舗装	地盤改良工	置換工	置換 置換	溶融スラグ,t=40cm 溶融スラグ,t=20cm		式	1	1				
						式	1	1				
						式	1	1				
	舗装工	アスファルト舗装工	凍上抑制層	凍上抑制層	溶融スラグ,t=20cm		m2	1010.0	1010			
							m2	28.4	20			
							式	1	1			
							式	1	1			
							m2	1010.0	1010			
							m ²	1010.0	1010			
							m2	1039.0	1030			
							m ²	1039.0	1030			
							m2	1231.2	1230			
							m ²	1231.2	1230			
	区画線工	区画線工	溶融式区画線	溶融式区画線	白色、実線、t=30cm、排水性舗装用無 区画線設置		m	13.3	13			
							m	13.3	13			停止線
							m	239.7	230			
							m	239.7	230			外側線
							m	56.9	56			
							m	56.9	56			中央線
							式	1	1			
式							1	1				
道路付属施設工	道路付属物工	視線誘導標	土中建込式	視線誘導標設置(スノーポール併用型)		式	1	1				
						式	1	1				
						本	16.0	16				
						本	16.0	16				
仮設工	仮設工	ポンプ設置・撤去 ポンプ運転工(作業時)	0≦排水量<40m ³ /h			式	1	1				
						箇所 日	1 2.9	1 3				

土工数量集計表

種 別	細 別	規 格	単 位	計 算 値	備 考
準 備 工					
	抜根面積		m2	2050.3	
抜根本数	幹周20cm未満	マツ	本	2.0	
	幹周20cm以上30cm未満	マツ	本	5.0	
	幹周30cm以上60cm未満	マツ	本	16.0	
	幹周60cm以上90cm未満	マツ	本	45.0	
	幹周90cm以上	マツ	本	82.0	
	抜根処分容積		m3	23.4	
	木くず処分		t	22.3	
切 土			m3	1073.7	
	掘 削		〃	1073.7	
盛 土			m3	403.5	
	路床盛土	2.5≦W<4.0	〃	243.4	
	〃	4.0≦W	〃	160.1	
残 土			m3	639.0	
法 面 工					
	切土法面仕上		m2	118.8	
	盛土法面仕上		〃	132.0	
	人工張芝		〃	118.8	切土
	人工張芝		〃	132.0	盛土

数量計算書

工 種	土 工	算 定 式	(1式当り)	
種別・細別	規 格		数 量	
準 備 工				
		立木調査面積		
		字今泉70-1 A=4331.11m ²		
		字今泉220 A= 162.63m ²		
	抜根面積	抜根求積図参照		
		字今泉70-1 A=1950.3m ²		
		字今泉220 A= 100.0m ²		
		Σ A=2050.3m ²	2,050.3	m ²
立木本数	全体本数	マツ	字今泉70-1 n=150本 平均径30cm	
		雑木	字今泉70-1 n=226本 平均径10cm	
			字今泉220 n= 8本 平均径12cm	
面積比計算本数			立竹木平均径計算書より	
	幹周20cm未満	マツ	= 2.0	2.0 本
	幹周20cm以上30cm未満	マツ	= 5.0	5.0 本
	幹周30cm以上60cm未満	マツ	= 16.0	16.0 本
	幹周60cm以上90cm未満	マツ	= 45.0	45.0 本
	幹周90cm以上	マツ	= 82.0	82.0 本
抜根処分容積	マツ	V= -13.619d ³ +9.2457d ² -0.5507d		
		V= (-13.619×0.30 ³ +9.2457		
		×0.30 ² -0.5507×0.30)×68	= 20.3	
	雑木	V= -9.0881d ³ +5.4430d ² -0.1680d		
		V= (-9.0881×0.10 ³ +5.4430		
		×0.10 ² -0.1680×0.10)×102	= 2.9	
		V= (-9.0881×0.12 ³ +5.4430		
		×0.12 ² -0.1680×0.12)×4	= 0.2	
		Σ V=	23.4	23.4 m ³
木くず処分	マツ	W= -11735d ³ +8353.9d ² -485.04d		
		W= (-11735×0.30 ³ +8353.9		
		×0.30 ² -485.04×0.30)×68	= 19.7	19.7 t
	雑木	V= -13328d ³ +8381.9d ² -462.62d		
		W= (-13328×0.10 ³ +8381.9		
		×0.10 ² -462.62×0.10)×102	= 2.5	2.5 t
		W= (-13328×0.12 ³ +8381.9		
		×0.12 ² -462.62×0.12)×4	= 0.2	0.2 t
		Σ W=	22.3	22.3 t

立竹木平均径計算書

樹種	胸高直径 d (cm)	本数 n (本)	d・n	幹周
マツ	5	2	10	15.7
マツ	7	2	14	22.0
マツ	8	1	8	25.1
マツ	9	2	18	28.3
マツ	10	1	10	31.4
マツ	11	2	22	34.5
マツ	12	1	12	37.7
マツ	14	1	14	44.0
マツ	15	2	30	47.1
マツ	16	1	16	50.2
マツ	17	3	51	53.4
マツ	18	3	54	56.5
マツ	18	1	18	56.5
マツ	19	1	19	59.7
マツ	20	2	40	62.8
マツ	21	5	105	65.9
マツ	22	3	66	69.1
マツ	22	1	22	69.1
マツ	23	3	69	72.2
マツ	24	1	24	75.4
マツ	24	2	48	75.4
マツ	24	1	24	75.4
マツ	25	6	150	78.5
マツ	26	8	208	81.6
マツ	27	5	135	84.8
マツ	28	5	140	87.9
マツ	28	3	84	87.9
マツ	29	1	29	91.1
マツ	29	1	29	91.1
マツ	29	3	87	91.1
マツ	30	1	30	94.2
小計		74	1586	

むつ市大字奥内字今泉70-1

樹種	胸高直径 d (cm)	本数 n (本)	d・n	幹周
マツ	30	6	180	94.2
マツ	31	5	155	97.3
マツ	32	4	128	100.5
マツ	34	4	136	106.8
マツ	35	1	35	109.9
マツ	35	5	175	109.9
マツ	36	1	36	113.0
マツ	36	4	144	113.0
マツ	36	2	72	113.0
マツ	37	2	74	116.2
マツ	38	7	266	119.3
マツ	39	1	39	122.5
マツ	40	3	120	125.6
マツ	40	1	40	125.6
マツ	41	3	123	128.7
マツ	42	3	126	131.9
マツ	43	1	43	135.0
マツ	43	3	129	135.0
マツ	43	1	43	135.0
マツ	45	4	180	141.3
マツ	46	1	46	144.4
マツ	46	2	92	144.4
マツ	47	1	47	147.6
マツ	48	1	48	150.7
マツ	48	1	48	150.7
マツ	48	3	144	150.7
マツ	50	4	200	157.0
マツ	52	1	52	163.3
マツ	55	1	55	172.7
小計		76	2976	
計		150	4562	
		平均径	30.4	cm

マツ胸高直径×3.14	幹周20cm未 満	幹周20cm以 上30cm未満	幹周30cm 以上60cm 未満	幹周60cm 以上90cm 未満	幹周90cm 以上
		2	5	16	45

拔根面積求積圖

S=1:1,000



数量計算書

工 種	排 水 工			(1式当り)	
種別・細別	規 格	算 定 式		数 量	
作業土工					
床 掘	本線	V= 別紙計算書参照	= 58.0	58.0 m ³	
	集水枿	V= 単位数計算書より	= 2.2	2.2 m ³	
			60.2	60.2 m ³	
埋 戻 し	本線	V= 別紙計算書参照	= 40.7	40.7 m ³	
	集水枿	V= 単位数計算書より	1.60	1.6 m ³	
			42.3	42.3 m ³	
排 水 工					
落蓋型側溝	US3-B300A	左 NO. 0+0.65~NO. 5+17.83	L= 120.45		
		右 NO. 0-0.05~NO. 5+18.05	L= 120.10		
		起点部	L= 5.50		
			Σ L= 246.05	246.1 m	
側溝蓋	落蓋300型用	左 120.45×2-12	= 228.90		
		右 120.1×2-12	= 228.20		
		起点部	= 11.00		
			Σ = 468.10	468.1 枚	
グレーチング蓋	(10mに1箇所)	左 120.45÷10	= 12.05		
		右 120.10÷10	= 12.01		
			Σ = 24.06	24.0 枚	
自由勾配側溝 (横断用)	US9-B-B300-H300	起点部			
		L= 10.39+3.08	L= 13.47	13.5 m	
	US9-B-B300-H400			L= 8.00	8.0 m
		US9-B-B300-H500		L= 6.00	6.0 m
側溝蓋	覆工板蓋 300型用 T-25	13.47÷2=6.74	= 6.00	6.0 枚	
	グレーチング蓋300型用 T-25	(6.00+8.00)÷2=7.00	= 7.00	7.0 枚	
集水枿・マンホール工					
	集水枿	SM-B800×H600	= 1.00	1.0 基	
グレーチング枿蓋	グレーチング蓋	SM-B800 T-25	= 1.00	1.0 枚	

面 積 計 算 書

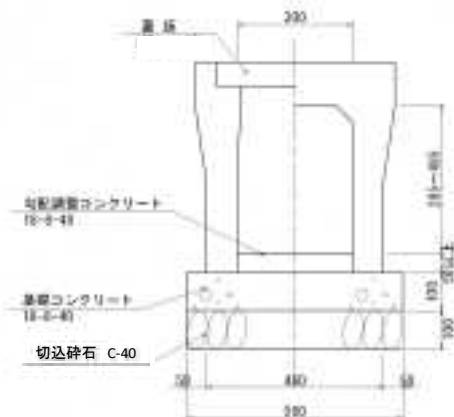
施工箇所：新ごみ処理施設アプローチ道路

測 点	距 離	床 掘			埋戻し						備 考
		断面積	平均断面積	立積	断面積	平均断面積	立積	断面積	平均断面積	立積	
NO.0	0.000	0.0			0.0						
NO.0+3.00	3.000	0.6	0.30	0.9	0.6	0.30	0.9				
NO.1	17.000	0.6	0.60	10.2	0.6	0.60	10.2				
SP-1 (NO.1+1.939)	1.939	0.6	0.60	1.2	0.6	0.60	1.2				
NO.2	18.061	0.6	0.60	10.8	0.6	0.60	10.8				
EC-1 (NO.2+3.876)	3.876	0.6	0.60	2.3	0.6	0.60	2.3				
NO.3	16.124	0.4	0.50	8.1	0.4	0.50	8.1				
BC-2 (NO.3+2.295)	2.295	0.2	0.30	0.7	0.2	0.30	0.7				
NO.4	17.705	0.0	0.10	1.8	0.0	0.10	1.8				
SP-2 (NO.4+3.368)	3.368										
NO.5	16.632										
EC-2 (NO.5+4.440)	4.440										
E-P (NO.5+18.064)	13.624										
起点部自由勾 配側溝	B300-H300	0.5×2×0.535×3.08		1.7	—	—					t=75cm
起点部自由勾 配側溝	B300-H400	0.5×2×0.635×8		5.1	—	—					t=75cm
起点部自由勾 配側溝	B300-H500	0.5×2×0.735×6		4.4	—	—					t=75cm
起点部U型側溝	U300A	1.5×0.4×5.5		2.2	1×0.21×5.5		1.2				t=19cm
起点部自由勾 配側溝	B300-H300	1.56×0.535×10.39		8.7	1×0.345×10.39		3.6				t=19cm
合 計	118.064			58.0			40.7				0.0

単位数計算書

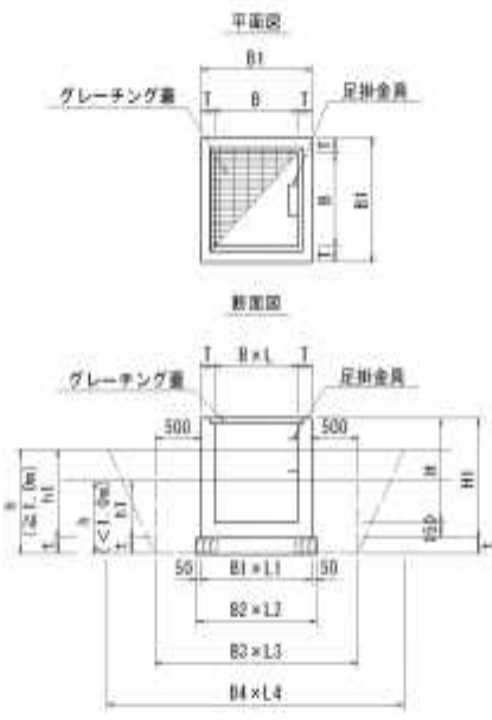
自由勾配側溝 US9-B-B300-H300~H500 (横断用)
(10.0m当り)

略 図



種別・細別	規格	算 定 式	計 算 値	
自由勾配側溝	US9-B-B300-H300~ H500 (横断用)	$N = 10.00 / 2.00 = 5.00$	5.0	本
蓋版	T-25	$N = 10.00 / 2.00 = 5.00$	5.0	枚
勾配調整コンクリート	18N-8-40	平均 $h = ((0.107+0.170)/2 \times 6.00 + (0.070+0.110)/2 \times 3.82 + (0.110+0.150)/2 \times 4.18 + 0.05 \times (3.08+10.39)) / 27.47 = 0.0087$		
		$V = 0.087 \times 0.30 \times 10.00 = 0.26$	0.3	m ³
基礎コンクリート	18N-8-40	$V = 0.56 \times 0.10 \times 10.00 = 0.56$	0.6	m ³
同上型枠		$A = 0.10 \times 2 \times 10.00 = 2.00$	2.0	m ²
基礎碎石	切込碎石 C-40 t=10cm	$A = 0.56 \times 10.00 = 5.60$	5.6	m ²

単位数量計算書

集水樹	SM-B800-L800-H600 (横断用)	(1基当り)																																																
略 図																																																		
		<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr><td>内幅 1</td><td>B</td><td>800</td></tr> <tr><td>内幅 2</td><td>L</td><td>800</td></tr> <tr><td>内高</td><td>H</td><td>600</td></tr> <tr><td>側壁厚</td><td>T</td><td>150</td></tr> <tr><td>基礎厚</td><td>t</td><td>150</td></tr> <tr><td>外幅 1</td><td>B 1</td><td>1100</td></tr> <tr><td>外幅 2</td><td>L 1</td><td>1100</td></tr> <tr><td>外高</td><td>H 1</td><td>750</td></tr> <tr><td>基礎幅 1</td><td>B 2</td><td>1200</td></tr> <tr><td>基礎幅 2</td><td>L 2</td><td>1200</td></tr> <tr><td>掘削幅 1</td><td>B 3</td><td>2100</td></tr> <tr><td>掘削幅 2</td><td>L 3</td><td>2100</td></tr> <tr><td>掘削深 1</td><td>h</td><td>500</td></tr> <tr><td>掘削深 2</td><td>h 1</td><td>350</td></tr> <tr><td>掘削深 3</td><td>B 4</td><td>2600</td></tr> <tr><td>掘削深 4</td><td>L 4</td><td>3300</td></tr> </table>	内幅 1	B	800	内幅 2	L	800	内高	H	600	側壁厚	T	150	基礎厚	t	150	外幅 1	B 1	1100	外幅 2	L 1	1100	外高	H 1	750	基礎幅 1	B 2	1200	基礎幅 2	L 2	1200	掘削幅 1	B 3	2100	掘削幅 2	L 3	2100	掘削深 1	h	500	掘削深 2	h 1	350	掘削深 3	B 4	2600	掘削深 4	L 4	3300
内幅 1	B	800																																																
内幅 2	L	800																																																
内高	H	600																																																
側壁厚	T	150																																																
基礎厚	t	150																																																
外幅 1	B 1	1100																																																
外幅 2	L 1	1100																																																
外高	H 1	750																																																
基礎幅 1	B 2	1200																																																
基礎幅 2	L 2	1200																																																
掘削幅 1	B 3	2100																																																
掘削幅 2	L 3	2100																																																
掘削深 1	h	500																																																
掘削深 2	h 1	350																																																
掘削深 3	B 4	2600																																																
掘削深 4	L 4	3300																																																
種別・細別	規格	算 定 式	計算値																																															
無筋コンクリート	18-8-40	$V = 1.10 \times 1.10 \times 0.75 - 0.8 \times 0.8 \times 0.6$ $= 0.524$	0.52	0.5	m ³																																													
型枠		$A = \frac{(1.1 + 1.1) \times 0.75 \times 2 + (0.8 + 0.8)}{\times 0.75 \times 2}$ $= 5.70$	5.7	5.7	m ²																																													
基礎碎石	切込碎石 C-40																																																	
	t=150	$A = 1.2 \times 1.2$ $= 1.44$	1.4	1.4	m ²																																													
グレーチング蓋	T-25 800×800用	$N =$	1.00	1.0	組																																													
足掛金具	W=300	$N =$ $= 0.00$	0.0	0.0	本																																													
作業土工																																																		
床掘		$V = 2.1 \times 2.1 \times 0.5 =$ 2.21	2.2	2.2	m ³																																													
埋戻し		$V = 2.21 - 1.1 \times 1.1 \times 0.35 - 1.2 \times 1.2 \times 0.15$ 1.57	1.60	1.60	m ³																																													

数量計算書

工 種	舗 装 工		(1式当り)	
種別・細別	規 格	算 定 式	数 量	
アスファルト舗装工				
表 層 工	⑤密粒度As. (13F)	NO. 0～NO. 4+10.00 L=90.00		
	t= 3cm	A= 7.00×90.00	= 630.00	
		起点部詳細図参照		
		A= 6.87×6.54/2+4.15×4.15/2	= 31.08	
		擦付け舗装		
		A= 210.35+10.33	= 220.68	
		終点部詳細図参照 NO. 4+10.00～NO. 5+18.064 L=28.064		
		A= (7.00+17.90)/2×28.064	= 349.40	
		Σ A= 1231.16	1231.2	m ²
表 層 工	②密粒度As. (13)			
	t= 4cm	A= 同上	= 1231.16	1231.2 m ²
上層路盤工	粒調碎石(M-40)			
	t=12cm	A= 同上	= 1231.16	1231.2 m ²
下層路盤工	切込碎石(C-40)	NO. 0～NO. 4+10.00 L=90.00		
	t=16cm	A= 7.00×90.00	= 630.00	
		起点部詳細図参照		
		A= 6.87×6.54/2+4.15×4.15/2	= 31.08	
		A= 23.23+5.22	= 28.45	
		A= (7.00+17.90)/2×28.064	= 349.40	
		Σ A= 1038.93	1039.0	m ²
凍上抑制層	溶融スラグ	A= 1038.93－ (23.23+5.22)	= 1010.48	1010.0 m ²
	t=20cm			
地盤改良工				
置換	溶融スラグ	A= 1038.93－ (23.23+5.22)	= 1010.48	1010.0 m ²
	t=40cm			
置換	溶融スラグ	A= 23.23+5.22	= 28.45	28.4 m ²
	t=20cm			

構造物撤去工数量集計表

種 別	細 別	規 格	単 位	計 算 値	備 考
構造物撤去工					
	舗装版切断	15cm以下	m	17.0	
	舗装版取壊し	15cm以下	m ²	220.7	
	鉄筋コンクリート取壊し		m ³	5.0	
	無筋コンクリート取壊し		m ³	1.0	
アスファルト殻処分					
			m ³	15.4	
			t	36.3	
構造物工撤去再設置					
	既設看板撤去再設置		基	1.0	
排水構造物撤去工					
	落蓋型側溝撤去	300A	m	30.2	
	自由勾配側溝撤去	B300×H300	m	14.1	
	集水柵撤去	SMB800×B800×H600	基	2.0	
鉄筋コンクリート殻処分					
			m ³	5.0	
			t	12.5	
無筋コンクリート殻処分					
			m ³	1.0	
			t	2.5	
金属くず処分					
			m ³	0.3	
			t	0.2	

数量計算書

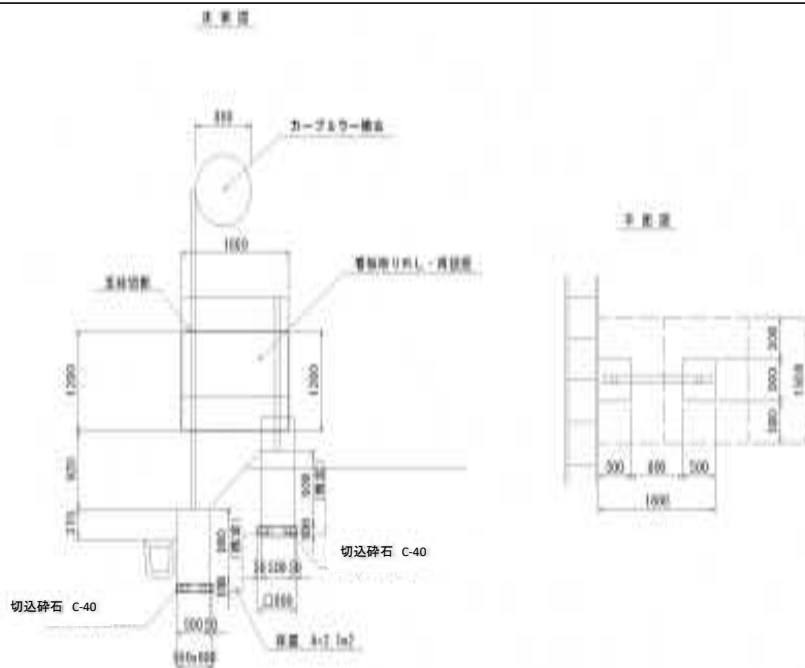
工種	構造物撤去工				(1式当り)	
種別・細別	規格	算定式			数量	
構造物取壊し工						
舗装版切断	15cm以下	起点部詳細図より	L=	16.98	17.0	m
舗装版破碎	15cm以下	起点部詳細図より	A=	220.68	220.7	m ²
アスファルト殻処分		V= 220.68×0.07	=	15.45	15.4	m ³
		W= 15.45×2.35	=	36.31	36.3	t
構造物工撤去再設置						
	既設看板撤去再設置 板面1.66m×1.20m NO.0+1.36			1.00	1.0	基
排水構造物撤去工						
落蓋型側溝撤去	300A	起点部詳細図より				
		L= 18.18+4.05+8	=	30.23	30.2	m
自由勾配側溝撤去	B300×H300					
		L= 14.13	=	14.13	14.1	m
集水樹撤去	B800×H600					
		N= 2	=	2.00	2.0	基
鉄筋コンクリート取壊し (t/本)						
落蓋型側溝撤去	300A蓋含む	W= 30.23× (0.419+0.046×4) /2.0	=	9.11	9.1	t
自由勾配側溝撤去	B300×H300	W= 14.13×0.475/2.0	=	3.36	3.4	t
			=	12.47	12.5	t
		12.47/2.5	=	4.99	5.0	m ³
無筋コンクリート取壊し (m ³ /m)						
集水樹撤去	B800xH600	V= (1.10 ² ×0.75-0.80 ² ×0.60) ×2	=	1.05	1.0	m ³
		W= 1.05×2.35	=	2.47	2.5	t
運搬処理工						
鉄筋コンクリート殻処分						
			V=	4.99	5.0	m ³
			W=	12.47	12.5	t
無筋コンクリート殻処分						
			V=	1.05	1.0	m ³
			W=	2.47	2.5	t
金属くず						
	グレーチング蓋	V= ((0.1179×2) + (0.029×7)) ÷0.785=0.33				
	カーブミラー	V= 0.425×0.425×3.14×0.003=0.0017	V=	0.33	0.33	m ³
		W= 0.33×0.785	W=	0.26	0.26	t

単位数計算書

標識移設 板面1.66m×1.20m

(1.0式当り)

略 図



種別・細別	規格	算 定 式	計算値	
作業土工				
	床掘	$V= 2.1 \times 1.50 = 3.15$	3.2	m ³
	埋戻し	$V= 2.1 \times 1.50 - 0.50^2 \times 0.70$ $- 0.60 \times (0.55 + 0.60) \times 0.10 = 2.91$	2.9	m ³
基礎碎石	切込碎石 C-40 t=10cm	$A= 0.60 \times (0.55 + 0.60) = 0.69$	0.7	m ²
板面取外し ・再設置	板面1.66m×1.20m	$N= 1.00$	1.0	枚
カーブミラー撤去	φ850	$N= 1.00$	1.0	枚
基礎コンクリート撤去 ・再設置		$W= 0.50^2 \times 0.90 \times 2350 = 528.75$	528.8	kg
		$N= 2.00$	2.0	基

数量計算書

工 種	区画線工工		(1式当り)	
種別・細別	規 格	算 定 式	数 量	
区画線工				
外 側 線 (ペイント式)	白色, 実線 W=15cm	起終点部詳細図参照 左 NO. 0+7.09~NO. 5+18.064 L=110.974 L= 9.00+110.974 = 119.97 右 NO. 0+4.30~NO. 5+18.064 L=113.764 L= 6.00+113.764 L= 119.76 $\Sigma L = 239.73$	239.7	m
中 央 線 (ペイント式)	白色, 破線 W=15cm	NO. 0+4.30~NO. 5+18.064 L=113.764 L= 113.764/2 = 56.88	56.9	m
停止線 (溶融式)	白色, 実線 W=30cm	L= 3.22+3.50+3.80+2.75 = 13.27 L= 13.27	13.3	m
道路付属施設工				
道路付属物工				
視線誘導標	スノーポール兼用 土中建込式	左 N= 8 右 N= 8 $\Sigma N = 16$	16	本

測 点	左	右	備 考
NO. 0	1	1	
NO. 0+15.0	1	1	
NO. 1+10.0	1	1	
NO. 2+ 5.0	1	1	
NO. 3	1	1	
NO. 3+15.0	1	1	
NO. 4+10.0	1	1	
NO. 5+ 5.0	1	1	
計	8	8	

工事区分／工 種／種 別／細 別	単位	数量	日当施工量	日数
床掘り 土砂、標準、無し、無し	m3	50	220	0.23
埋戻し 最大埋戻幅1m未満	m3	30	33	0.9
U型側溝設置工 (『L=2000mm』) 昼間 1000kg/個以下 制約無,基礎砕石『施工する』	m	5	43	0.12
自由勾配側溝				
自由勾配側溝設置工 (L=2000mm) 昼間 1000kg/個以下 制約無,基礎砕石『施工する』	m	17	27	0.63
自由勾配側溝設置工 (L=2000mm) 昼間 1000kg/個以下 制約無,基礎砕石『施工する』	m	10	27	0.37
現場打集水桝	基	1	2	0.50
構造物とりこわし工(機械施工) 昼間 無筋構造物 制約無,低騒音・低振動『対策不要』	m3	5	32	0.16
構造物とりこわし工(機械施工) 昼間 鉄筋構造物 制約無,低騒音・低振動『対策不要』	m3	1	32	0.03
合計				2.9