

日置市クリーン・リサイクルセンター

最終処分場最終覆土工事

数 量 計 算 書

令和 7 年 4 月

株式会社 環境技術研究所

数量総括表 1

[illegible]

数量總括表 2

[illegible]

数 量 総 括 表 3

工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	数 量
2. 付 帯 工					
2-1.	自由勾配側溝 W300×H400			m	37.9
2-2.	自由勾配側溝 W600×H600			m	60.0
2-3.	自由勾配側溝 W600×H700			m	48.4
2-4.	自由勾配側溝 W600×H800			m	48.3
2-5.	自由勾配側溝 W600×H900			m	46.6
2-6.	自由勾配側溝 W600×H1100			m	46.7
2-7.	管渠工 φ500（重圧管）			m	54.1
2-8.	現場打集水桝 600×600×H640（平均）			箇所	1
2-9.	現場打集水桝 900×900×H950（平均）			箇所	5
2-10.	現場打集水桝 1000×1000×H1180（平均）			箇所	8
2-11.	1号人孔 人孔深 H=2780			箇所	1
2-12.	既設しゃ水工撤去・復旧 マット3層・遮水シート2層 φ500（重圧管）			式	1
2-13.	As舗装撤去復旧 流末排水管設置に伴う As厚 t=5cm			m ²	486
2-14.	ガードレール撤去 Gr-C-2B			m	398
2-15.	張コン水路			箇所	8

数 量 集 計 表 1

工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	数 量
1. 土 工					
1-1.	整地工	不燃残渣		m ³	730
1-2.	床堀工（土留）			m ³	213
1-3.	盛土工（埋立盛土）			m ³	8,160
1-4.	盛土工（最終覆土）			m ³	6,070
1-5.	埋戻			m ³	170
1-6.	残土処分工 埋立地に運搬			m ³	43
1-7.	購入土			m ³	14,190
1-8.	法面整形工 盛土法面			m ²	1,640
1-9.	植生シート工 肥料袋無			m ²	787

数量集計表 2

[illegible]

数 量 集 計 表 3

工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	数 量
2. 付 帯 工					
2-1.	自由勾配側溝 W300×H400			m	37.9
2-2.	自由勾配側溝 W600×H600			m	60.0
2-3.	自由勾配側溝 W600×H700			m	48.4
2-4.	自由勾配側溝 W600×H800			m	48.3
2-5.	自由勾配側溝 W600×H900			m	46.6
2-6.	自由勾配側溝 W600×H1100			m	46.7
2-7.	管渠工 φ500（重圧管）			m	54.1
2-8.	現場打集水桝 600×600×H640（平均）			箇所	1
2-9.	現場打集水桝 900×900×H950（平均）			箇所	5
2-10.	現場打集水桝 1000×1000×H1180（平均）			箇所	8
2-11.	1号人孔 人孔深 H=2780			箇所	1
2-12.	既設しゃ水工撤去・復旧 マット3層・遮水シート2層 φ500（重圧管）			m ²	6.0
2-13.	As舗装撤去復旧 流末排水管設置に伴う As厚 t=5cm			m ²	486

数量集計表 4

[illegible]

土工集計計算表1

工 種・種 別・細 別・規 格	計 算 式	単 位	数 量
1. 土 工	不燃物残渣		
1-1 整地工（廃棄物敷均工）	$1800 \times 0.41 = 730$	m ³	730
1-2 床堀工（土留）	4.080×52.2 重圧管φ500平均土被り	m ³	213
1-3 盛土工（埋立盛土） 土量計算書より	横断図より 測量後搬入土量 不燃物残渣量 $14,515.64 - 5,622 - 730$ $= 8163.74$	m ³	8,160
1-4 盛土工（最終覆土） 土量計算書より	最終覆土厚 75cm以上 $6,070.46$	m ³	6,070
1-5 埋戻	$213 - 43 = 170$ 重圧管φ500	m ³	170
1-6 残土処分工	$0.820 \times 52.2 = 42.80$ 重圧管φ500	m ³	43
1-7 購入土	$8,163.7 + 6,070.46 - 42.80$	m ³	14,190
1-8 法面整形工	$786.79 + = 786.79$ 造成法面 盛土法面 $848.26 + = 848.26$ しゃ水シート	m ²	1,640
1-9 植生シート工 肥料袋無、環境品	$786.79 + = 786.79$	m ²	787

集 計 計 算 表 2

[illegible]

集 計 計 算 表 3

工 種・種 別・細 別・規 格	計 算 式	単 位	数 量
2. 付 帯 工	37.91		
2-1. 自由勾配側溝 W300×H400		m	37.9
2-2. 自由勾配側溝 W600×H600	60.00	m	60.0
2-3. 自由勾配側溝 W600×H700	48.36	m	48.4
2-4. 自由勾配側溝 W600×H800	48.33	m	48.3
2-5. 自由勾配側溝 W600×H900	46.61	m	46.6
2-6. 自由勾配側溝 W600×H1100	46.70	m	46.7
2-7. 管渠工 φ500（重圧管）	54.13	箇所	54.1
2-8. 現場打集水桝 600×600×H640（平均）	1	箇所	1
2-9. 現場打集水桝 900×900×H950（平均）	5	箇所	5
2-10. 現場打集水桝 1000×1000×H1180（平均）	8	箇所	8
2-11. 1号人孔 人孔深 H=2780	1	箇所	1
2-12. 既設しゃ水工撤去・復旧 マツトJ層・遮水シート φ500（重圧管）	3.0 × 2.0 =	m ²	6.0
2-13. As舗装撤去復旧 流末排水管設置に伴う As厚 t=5cm	55.0 × 3.0 = 165 321.2	m ²	486
2-14. ガードレール撤去 Gr-C-2B	398.36	m	398
2-15. 張コン水路		箇所	8

土 量 計 算 書 (1)

測 点	距 離 m	埋立済み廃棄物			埋立盛土（購入土）			摘 要
		断 面 積 m ²	平均断面面積 m ²	立 積 m ³	断 面 積 m ²	平均断面面積 m ²	立 積 m ³	
No. 0 -11.18								
No. 0	11.18	15.5	7.75	86.65	67.7	33.85	378.44	
No. 1	20.00	170.6	93.05	1,861.00	132.7	100.20	2,004.00	
No. 2	20.00	206.5	188.55	3,771.00	164.6	148.65	2,973.00	
No. 3	20.00	265.7	236.10	4,722.00	169.2	166.90	3,338.00	
No. 4	20.00	267.0	266.35	5,327.00	164.3	166.75	3,335.00	
No. 5	20.00	45.5	156.25	3,125.00	72.0	118.15	2,363.00	
No. 5 +3.45	3.45		22.75	78.49		36.00	124.20	
計				18,971.14			14,515.64	

土 量 計 算 書 (2)

測 点	距 離 m	最終覆土 (購入土)			しゃ水シート			摘 要
		断 面 積 m ²	平均断面積 m ²	立 積 m ³	断面延長 m	平均延長 m	面 積 m ²	
No. 0 -11.18								
No. 0	31.18	27.9	13.95	434.96	37.1	18.55	578.39	
No. 1	20.00	49.8	38.85	777.00	49.1	43.10	862.00	
No. 2	20.00	60.5	55.15	1,103.00	59.0	54.05	1,081.00	
No. 3	20.00	70.8	65.65	1,313.00	64.6	61.80	1,236.00	
No. 4	20.00	66.5	68.65	1,373.00	68.2	66.40	1,328.00	
No. 5	20.00	34.5	50.50	1,010.00	37.1	52.65	1,053.00	
No. 5 +3.45	3.45		17.25	59.50		18.55	64.00	
計				6,070.46			6,202.39	

延長調書 1

排水施設
自由勾配側溝

工 種：自由勾配側溝			工 種：自由勾配側溝			工 種：自由勾配側溝			工 種：自由勾配側溝		
300×400		延 長	600×600		延 長	600×700		延 長	600×800		延 長
	0.050	18.00		0.250	30.00		0.230	23.66		0.198	29.90
	0.149			0.190			0.182			0.108	
	0.100	1.791		0.220	6.600		0.206	4.874		0.153	4.575
	0.050	2.00		0.190	30.00		0.182	24.70		0.108	18.43
	0.061			0.130			0.098			0.166	
	0.056	0.111		0.160	4.800		0.140	3.458		0.137	2.525
	0.061	14.00									
	0.148										
	0.105	1.463									
	0.050	3.91									
	0.074										
	0.062	0.243									
延長計		37.91	延長計		60.00	延長計		48.36	延長計		48.33
底部Co計		3.608	底部Co計		11.400	底部Co計		8.332	底部Co計		7.100
平均底部Co厚		0.10	平均底部Co厚		0.19	平均底部Co厚		0.18	平均底部Co厚		0.15

工 種：自由勾配側溝			工 種：自由勾配側溝			工 種：		工 種：	
600×900		延 長	600×1100		延 長			延 長	
	0.266	22.610		0.283	24.000				
	0.163			0.192					
	0.215	4.850		0.238	5.700				
	0.163	24.000		0.192	3.650				
	0.083			0.175					
	0.123	2.952		0.184	0.670				
				0.175	19.050				
				0.100					
				0.138	2.620				
延長計		46.61	延長計		46.70	合 計		合 計	
底部Co計		7.802	底部Co計		8.990				
平均底部Co厚		0.17	平均底部Co厚		0.20				

工 種：現場打集水樹			工 種：現場打集水樹			工 種：現場打集水樹			工 種：		
□600		樹 深	□900		樹 深	□1000		樹 深	1号組立人孔		人孔深
M 15	0.484	0.64	M 7	0.955 VS900→1100	1.11	M 1	0.877 φ500→φ500	1.03	M 2	2.777 1.399 φ500→φ500	2.93
			M 8	0.862 VS900→900	1.02	M 3	1.423 φ500→φ500	1.58			
			M 11	0.736 VS700→800	0.89	M 4	1.140 0.274 300_400, 600_1200 φ500→φ500	1.29			
			M 13	0.612 VS600→700	0.77	M 5	1.065 VS1100→1200	1.22			
			M 14	0.552 VS600→600	0.71	M 6	1.047 VS1100→1200	1.20			
						M 9	0.774 VS800→900	0.93			
						M 10	0.832 VS800→800	0.99			
						M 12	0.658 VS800→800	0.81			
合 計 個 数 平均樹深	0.64 1 0.64		合 計 個 数 平均樹深	4.50 5 0.90		合 計 個 数 平均樹深	9.05 8 1.14		合 計		2.93

[illegible]

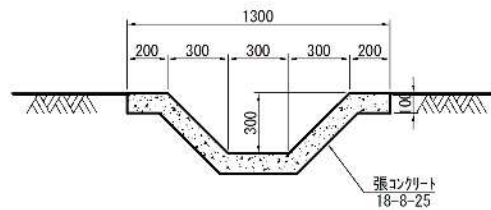
[illegible]

[illegible]

名 称 :	張コン水路工
-------	--------

張コン水路

L=3.17m/ヶ所



1ヶ所当たり

[illegible]

名 称 : 1 号 組 立 人 孔					
縦断面図 1号人孔構造図 平面図 横断面図					
1ヶ所当たり					
項 目	規 格	算 式		単位	数 量
コンクリート	18-8-25	$V = \frac{1}{4} \times \pi \times 0.90 \times 0.90 \times 0.15 + \frac{1}{4} \times \pi \times 0.50 \times 0.50 \times 0.13$		m ³	0.121
モルタル	1 : 3	$V = \left(\frac{1}{4} \times \pi \times 0.82 \times 0.82 - \frac{1}{4} \times \pi \times 0.60 \times 0.60 \right) \times 0.03$		m ³	0.007
マンホール蓋 浮上防止、鍵付	φ600 T-25			組	1
調整リング 600×100	59kg			個	1
斜壁 600×900×300	220kg			個	1
管取付壁 900×1200	673kg			個	1
管取付壁 900×1500	842kg			個	1
底 版 1100×130	249kg			個	1
基礎碎石	C-40 t=200	$A = \frac{1}{4} \times \pi \times 1.10 \times 1.10$		m ³	0.950