

新環境工場敷地造成工事（5工区）

数 量 計 算 書

菊池環境保全組合

数量総括表

費目 (レベル1)	工種 (レベル2)	種別 (レベル3)	細別 (レベル4)	細別 (レベル5)	単位	数量
敷地造成(5工区)						
	排水構造物工					
		作業土工				
			床掘り	標準	m ³	1,151
			埋戻し	埋戻幅1m以上4m未満	m ³	360
			埋戻し	埋戻幅1m未満	m ³	397
			基面整正		m ²	567
			土砂等運搬	積込機種0.8m3	m ³	309
		プレキャストカルハート工				
			プレキャストボックス	800×800	m	11
			プレキャストボックス	1000×1000	m	17
		側溝工				
			プレキャストU型側溝	PU-240×240	m	3.0
			プレキャストU型側溝	PU-450×450	m	279
			プレキャストU型側溝	PU3-300×300	m	104
			自由勾配側溝	1500×1200	m	143
		側溝工				
			側溝蓋	コンクリート蓋 PU3-300用	枚	186
			側溝蓋	グレーチング蓋 PU3-300用	枚	11
			側溝蓋	コンクリート蓋 自由勾配側溝 1500用	枚	57
			側溝蓋	グレーチング蓋 自由勾配側溝 1500用	枚	15
		集水柵工				
			プレキャスト集水柵	グレーチング蓋(歩道用) 500×500×700	箇所	1.0
			プレキャスト集水柵	グレーチング蓋(歩道用) 800×800×800	箇所	2.0
			プレキャスト集水柵	グレーチング蓋 1000×1000×1600	箇所	2.0
		構造物撤去工	ポリエチレン管 径 撤去	波状管 φ600 撤去	m	84

数量総括表

費目 (レベル1)	工種 (レベル2)	種別 (レベル3)	細別 (レベル4)	細別 (レベル5)	単位	数量
敷地造成(5工区)	植栽工					
		造成森林	樹木植栽	高木(成木) アラカシ(高さ3.0m)	本	369
		造成森林	樹木植栽	高木(成木) スダジイ(高さ3.0m)	本	369
		造成森林	樹木植栽	高木(幼木) スダジイ(高さ0.5m)	本	5,918
		造成森林	樹木植栽	高木(幼木) アラカシ(高さ0.5m)	本	5,917
		造成森林	樹木植栽	中木(成木) ヤブツバキ(高さ1.0m)	本	488
		造成森林	樹木植栽	中木(成木) ネズミモチ(高さ1.5m)	本	487
		造成森林	樹木植栽	中木(幼木) ヒサカキ(高さ0.3m)	本	4,988
		造成森林	樹木植栽	中木(幼木) ヤブツバキ(高さ0.5m)	本	4,987
		造成森林	樹木植栽	低木 アオキ(高さ0.4m)	本	7,055
			支柱設置	二脚鳥居添木付	本	738
	防護柵工					
		作業土工	掘削	小規模	m3	243
			埋戻	埋戻幅1.0未満	m3	19
			土砂等運搬		m3	224
		法面工	張りコンクリート	目地有 t=10cm	m2	1,854
		防止柵工	侵入防止柵	曲忍付・白色 H=1.8m	m	1,854
			転落防止柵	H=1.1m(土中式)	m	609
		門扉設置工	両開き	曲忍付・白色 W=4.0m H=1.8m	箇所	4.0
	仮設工					
		仮囲い撤去工		H=3.0m	m	250
	舗装工 (場内道路)					
		舗装準備工	不陸整正	補足材無し	m2	2,081

数量総括表

費目 (レベル1)	工種 (レベル2)	種別 (レベル3)	細別 (レベル4)	細別 (レベル5)	単位	数量
敷地造成(5工区)						
	舗装工 (場内道路)	アスファルト舗装工	上層路盤 (車道・路肩部)	粒度調整碎石 t=15cm 1.4m>b	m ²	2,081
			表層 (車道・路肩部)	再生密粒度アスコン t=5cm 1.4m>b	m ²	2,081
		区画線工	熔融式区画線	実線・セフラ・白 W=15cm	m	815
		撤去工	舗装版破碎	※搬入道路1 As殻積込 As t≤15cm	m ²	1,169
			殻運搬	As殻 DT10t-6.0km	m ³	58
			殻処分	As殻 中間処理	t	136
	舗装工 (県道住吉熊本線)					
		アスファルト舗装工	表層 (車道・路肩部)	夜間 再生密粒度アスコン t=5cm 1.4m>b	m ²	2,112
		区画線工	熔融式区画線	夜間 実線・セフラ・白 W=15cm	m	867
				夜間 高視認性リブ式・黄 W=15cm	m	249
				夜間 実線・セフラ・黄 W=15cm	m	11
				夜間 実線・セフラ・白 W=45cm	m	114
				夜間 破線・白 W=15cm	m	18
				夜間 矢印・記号・文字・白 W=15cm換算	m	31
		撤去工				
			舗装切削	夜間 As殻積込 As t=6cm以下	m ²	2,112
			産業廃棄物運搬工	夜間 As殻 DT10t- Km	m ³	106
			産業廃棄物処分	As殻 中間処理	t	248
	仮設工	交通誘導員		夜間 交通誘導員A(県道舗装)	人	4.0
				夜間 交通誘導員B(県道舗装)	人	6.0
				交通誘導員B(場内)	人	300

土工集計表

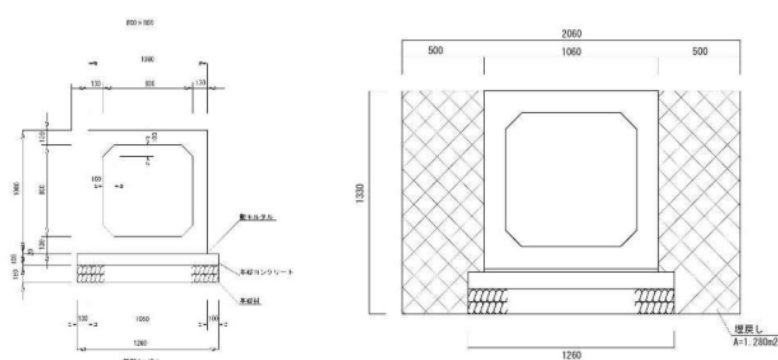
床掘-埋戻し×土量変化率

工種	種別	細別	延長	床掘 (m ³)		埋戻し (m ³)		埋戻し (m ³)		土量変化率	土砂等運搬 (m ³)		基面整正 (m ²)		
				標準		埋戻し幅1m以上4m未満		埋戻し幅1m未満			1/C	積込機種0.8m ³			
				(1/10m)	単位数量	数量	単位数量	数量	単位数量			数量	C=0.9	単位数量	数量
カルバート工															
	プレキャストボックス	800×800	1.060	27.40	29.0			12.80	13.6	1.111	13.18	14.0	12.60	13.4	
	プレキャストボックス	1000×1000	1.730	34.58	59.8			14.80	25.6	1.111	18.14	31.4	14.60	25.3	
排水構造物工															
	プレキャストU型側溝	PU-240×240	0.300	6.25	1.9			4.15	1.2	1.111	1.64	0.5	4.40	1.3	
	プレキャストU型側溝	PU-450×450	27.930	10.14	283.2			6.56	183.2	1.111	2.85	79.6	6.30	176.0	
	プレキャストU型側溝	PU3-300×300	10.400	9.12	94.8			6.24	64.9	1.111	2.19	22.8	5.60	58.2	
	自由勾配側溝	1500×1200	14.300	39.05	558.4	25.20	360.4			1.111	11.05	158.0	20.00	286.0	
集水樹工															
	プレキャスト集水樹	500×500×700	1.000	2.92	2.9			0.88	0.9	1.111	1.94	1.9	0.54	0.5	
	プレキャスト集水樹	800×800×800	2.000	4.41	8.8			0.99	2.0	1.111	3.31	6.6	1.44	2.9	
	プレキャスト集水樹	1000×1000×1600	2.000	5.53	11.1			2.42	4.8	1.111	2.84	5.7	1.82	3.6	
構造物撤去工															
	ポリエチレン管	波状管 Φ600	8.430	12.00	101.2			12.00	101.2	1.111	-1.33	-11.2			
合計					1151.1		360.4		397.4			309.3		567.2	

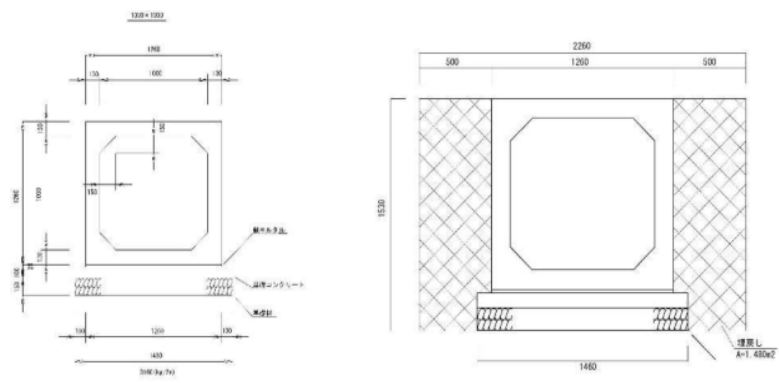
数量計算書

項目	規格・寸法	単位	数量	計算式	
雨水等集排水設備工事					
フレキャストボックス 幅×高さ	800×800	m	10.6	10.60	(2)
フレキャストボックス 幅×高さ	1000×1000	m	17.3	17.30	(3)
フレキャストU型側溝 幅×深さ	PU-240×240	m	3.0	3.0	(4)
フレキャストU型側溝 幅×深さ	PU-450×450	m	279.3	124.4+47.3+107.6	(18)+(19)+(20)
フレキャストU型側溝 幅×深さ	PU3-300×300	m	104.0	104.00	(9)
自由勾配側溝 幅×深さ	縦断用 1500×1200	m	143.0	143.00	(17)
側溝蓋	コンクリート蓋 PU3-300用	枚	186	(104-11)*2	L=500
側溝蓋	グレーチング蓋 PU3-300用	枚	11	104/10*1	L=1000
側溝蓋	コンクリート蓋 自由勾配側溝 1500用	枚	57	((143/2)-15)*1	L=1000
側溝蓋	グレーチング蓋 自由勾配側溝 1500用	枚	15	(143)/10*1	L=1000
フレキャスト集水枡 縦×横×高さ	グレーチング蓋(歩道用) 500×500×700	箇所	1	1	G1
フレキャスト集水枡 縦×横×高さ	グレーチング蓋(歩道用) 800×800×800	箇所	2	2	G11+G12
フレキャスト集水枡 縦×横×高さ	グレーチング蓋 1000×1000×1600	箇所	2	2	G8+G9
ポリエチレン管 径 撤去	波状管 φ 600 撤去	m	84.3	64.3+20.0	(21)+(22)

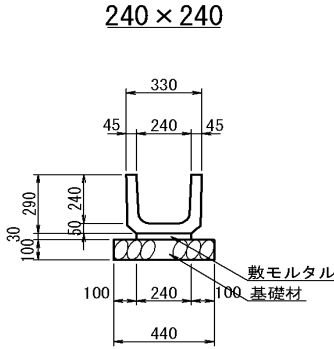
数量計算書

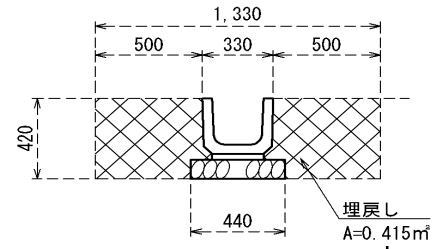
工事区分				細目	10m当たり	
工種	仕様	算式及び略図			合計	
基礎砕石	t=15cm				$1.36 \times 10.00 = 13.600$	13.60 m ²
型枠		$0.10 \times 2 \times 10.00$			$= 2.000$	2.00 m ²
基礎コンクリート	18-8-40	$1.36 \times 0.10 \times 10.00$			$= 1.360$	1.36 m ³
モルタル	1:3	$1.16 \times 0.02 \times 10.00$			$= 0.232$	0.23 m ³
ボックス	BOX-800×800	$10.00 \div 2.00$			$= 5.000$	5.00 個
床堀	土砂	平均床堀幅 = 2.060 $2.060 \times 1.330 \times 10.00$			$= 27.398$	27.40 m ³
埋戻し	小規模、土砂	1.280×10.00			$= 12.800$	12.80 m ³
残土		$27.398 - 12.800$			$= 14.598$	14.60 m ³
基面整正		1.26×10.00			$= 12.600$	12.60 m ²

数量計算書

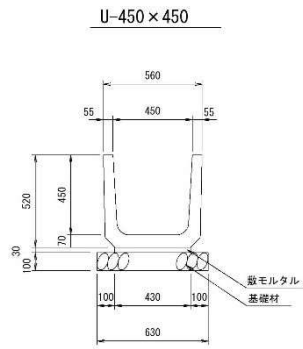
工事区分				細目	10m当たり	
工種	仕様	算式及び略図			合計	
基礎砕石	t=15cm				$1.36 \times 10.00 = 13.600$	13.60 m ²
型枠		$0.10 \times 2 \times 10.00 = 2.000$			2.00 m ²	
基礎コンクリート	18-8-40	$1.36 \times 0.10 \times 10.00 = 1.360$			1.36 m ³	
モルタル	1:3	$1.16 \times 0.02 \times 10.00 = 0.232$			0.23 m ³	
ボックス	BOX-1000×1000	$10.00 \div 2.00 = 5.000$			5.00 個	
床堀	土砂	平均床堀幅 = 2.260 $2.260 \times 1.530 \times 10.00 = 34.578$			34.58 m ³	
埋戻し	小規模、土砂	$1.480 \times 10.00 = 14.800$			14.80 m ³	
残土		$34.578 - 14.800 = 19.778$			19.78 m ³	
基面整正		$1.46 \times 10.00 = 14.600$			14.60 m ²	

数量計算書

工事区分	仕 様	算 式 及 び 略 図	細 目	10m当たり
工 種				合 計
		<p>240 × 240</p>  <p>参考重量 53 kg (L=600)</p>		
基礎碎石	t=10cm	0.44 × 10.00	= 4.400	4.40 m ²
モルタル	1:3	0.24 × 0.03 × 10.00	= 0.072	0.07 m ³
U字側溝	PU-240×240	10.00 ÷ 0.60	= 16.667	16.67 個
床堀	土砂	1.33 × 0.47 × 10.00	= 6.251	6.25 m ³
埋戻し	小規模、土砂	0.415 × 10.00	= 4.150	4.15 m ³
残土		6.251 - 4.150	= 2.101	2.10 m ³
基面整正		0.44 × 10.00	= 4.400	4.40 m ²



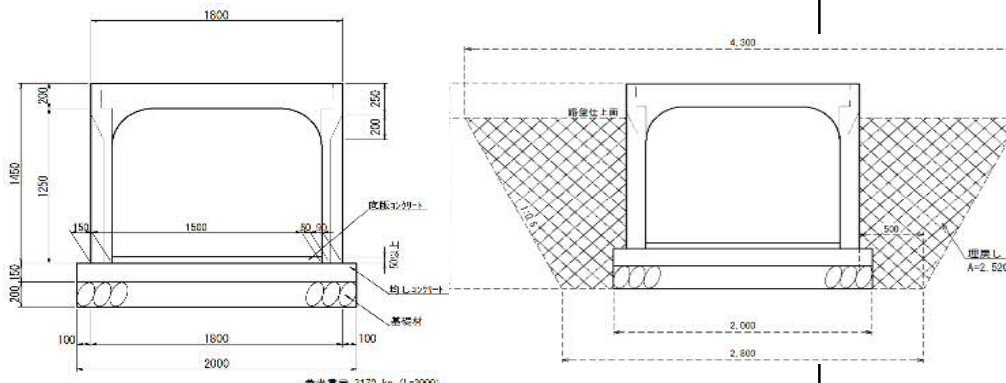
数量計算書

工事区分				細目	10m当たり	
工種	仕様	算式及び略図			合計	
基礎砕石	t=10cm				= 6.300	6.30 m ²
モルタル	1:3	0.430 × 0.03 × 10.00			= 0.129	0.13 m ³
U字側溝	PU-450×450	10.00 ÷ 0.60			= 16.667	16.67 個
床堀	土砂	1.560 × 0.650 × 10.00			= 10.140	10.14 m ³
埋戻し	小規模、土砂	0.656 × 10.00			= 6.560	6.56 m ³
残土		10.140 - 6.560			= 3.580	3.58 m ³
基面整正		0.630 × 10.00			= 6.300	6.30 m ²

数量計算書

工事区分				細目	10m当たり		
工種	仕様	算式及び略図			合計		
基礎碎石	t=10cm	<p style="text-align: center;">300×300</p> <p style="text-align: center;"> <small>本体 参考重量 420kg (L=2000)</small> <small>蓋 参考重量 45 kg (L=500)</small> </p>			0.56×10.00	= 5.600	5.60 m ²
モルタル	1:3	$0.36 \times 0.03 \times 10.00$			= 0.108	0.11 m ³	
U字側溝	PU3-300×300	$10.00 \div 2.00$			= 5.000	5.00 個	
U字側溝蓋	300用	$10.00 \div 0.50$			= 20.000	20.00 枚	
床堀	土砂	$1.52 \times 0.60 \times 10.00$			= 9.120	9.12 m ³	
埋戻し	小規模、土砂	0.624×10.00			= 6.240	6.24 m ³	
残土		$9.120 - 6.240$			= 2.880	2.88 m ³	
基面整正		0.56×10.00			= 5.600	5.60 m ²	

数量計算書

工事区分			細目	10m当たり
工種	仕様	算式及び略図		合計
		自由勾配側溝 1500×1200		
				
基礎砕石	t=20cm	2.00×10.00	$= 20.000$	20.00 m ²
型枠		$0.15 \times 2 \times 10.00$	$= 3.000$	3.00 m ²
均しコンクリート		$2.00 \times 0.15 \times 10.00$	$= 3.000$	3.00 m ³
調整コンクリート		平均 = 0.250 $0.250 \times 1.50 \times 10.00$	$= 3.750$	3.75 m ³
自由勾配側溝	1500×1200	$10.00 \div 2.00$	$= 5.000$	5.00 個
側溝蓋	1500用	$10.00 \div 2.00 \times 1$	$= 5.000$	5.00 枚
床堀	土砂	平均床堀幅 = 3.55 $3.55 \times 1.100 \times 10.00$	$= 39.050$	39.05 m ³
埋戻し	小規模、土砂	2.520×10.00	$= 25.200$	25.20 m ³
残土		$39.050 - 25.200$	$= 13.850$	13.85 m ³
基面整正		2.00×10.00	$= 20.000$	20.00 m ²

※割付図については、今回作成しておりませんので受注後に測量をお願いいたします。
それに伴う内容変更については変更対象とします。

自由勾配側溝 断面別底版コンクリート厚

サイズ	縦断方向 面積 A	延長 L	平均厚 A/L	集水区分
幅 × 高さ	m ²	m	m	
1500 × 1200	35.750	143.000	0.250	

数量計算書

工事区分				細目	1箇所当たり			
工種	仕様	算式及び略図			合計			
		<p>G付集水桝 500×500×700</p>						
基礎碎石	t=15cm	0.90	×	0.90	= 0.810	0.81 m ²		
型枠		0.05	×	4	×	0.90	= 0.180	0.18 m ²
基礎コンクリート	18-8-40	0.90	×	0.90	×	0.05	= 0.041	0.04 m ³
底板コンクリート	18-8-40	0.50	×	0.50	×	0.15	= 0.038	0.04 m ³
集水桝	500×500×700	621kg/個			= 1.000	1.00 個		
桝蓋	500用				= 1.000	1.00 枚		
床掘	土砂	0.90	×	1.80	×	1.80	= 2.916	2.92 m ³
埋戻し	小規模、土砂	0.88	×	1.00			= 0.880	0.88 m ³
残土		2.92	-	0.88			= 2.040	2.04 m ³
基面整正		0.90	×	0.60			= 0.540	0.54 m ²

数量計算書

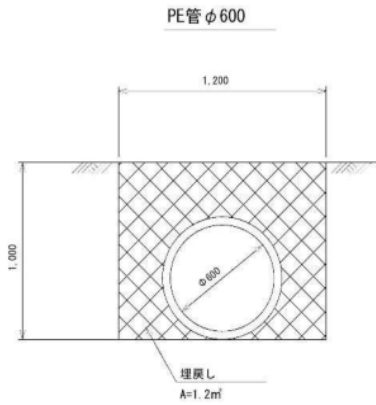
工事区分	仕 様	算 式 及 び 略 図	細 目	1箇所当たり
工 種				合 計
		集水枘 800×800×800 G付集水枘 800×800 (H800~H1500)		
基礎碎石	t=15cm	1.20 × 1.20	= 1.440	1.44 m ²
型枠		0.05 × 4 × 1.20	= 0.240	0.24 m ²
基礎コンクリート	18-8-40	1.20 × 1.20 × 0.05	= 0.072	0.07 m ³
底板コンクリート	18-8-40	0.80 × 0.80 × 0.15	= 0.096	0.10 m ³
集水枘	800×800×800	840kg/個	= 1.000	1.00 個
枘蓋	800用		= 1.000	1.00 枚
床掘	土砂	1.00 × 2.10 × 2.1	= 4.410	4.41 m ³
埋戻し	小規模、土砂	0.99 × 1.00	= 0.990	0.99 m ³
残土		4.41 - 0.99	= 3.420	3.42 m ³
基面整正		1.20 × 1.20	= 1.440	1.44 m ²

数量計算書

工事区分			細目	1箇所当たり						
工種	仕様	算式及び略図		合計						
	<p>G付集水樹 1000×1000×1600</p> <div style="display: flex; justify-content: space-around;"> <div style="text-align: center;"> <p>平面図</p> </div> <div style="text-align: center;"> <p>断面図</p> </div> <div style="text-align: center;"> </div> </div> <div style="text-align: center; margin-top: 10px;"> <table border="1" style="border-collapse: collapse;"> <tr> <td style="width: 50px;">H</td> <td>容重量(kg)</td> </tr> <tr> <td>1500(上)</td> <td>2478</td> </tr> <tr> <td>1000(下)</td> <td>169</td> </tr> </table> <p style="font-size: small; margin-top: 5px;"> ※H=1000を超えものは有償となります。 ※使用しない部分には現場にてコンクリートを充填すること。 ※容重量は1/10は容積として算定。 ※土砂層の深さ15cm以上確保しています。 ※内高容積(実用)が1m³を超えたら換算は1/10を算定すること。 </p> </div>				H	容重量(kg)	1500(上)	2478	1000(下)	169
H	容重量(kg)									
1500(上)	2478									
1000(下)	169									
基礎碎石	t=15cm	1.40	× 1.40	= 1.960	1.96 m ²					
型枠		0.05	× 4 × 1.40	= 0.280	0.28 m ²					
基礎コンクリート	18-8-40	1.40	× 1.40 × 0.05	= 0.098	0.10 m ³					
底板コンクリート	18-8-40	1.00	× 1.00 × 0.15	= 0.150	0.15 m ³					
集水樹	1000×1000×1600			= 1.000	1.00 個					
		1000×1000×1500(上)、2478Kg/個、1000×1000×100(下)、169Kg/個								
柵蓋	1000用			= 1.000	1.00 枚					
床掘	土砂	1.85	× 2.30 × 2.3	= 9.787	9.79 m ³					
埋戻し	小規模、土砂	1.86	× 1.00	= 1.860	1.86 m ³					
残土		9.79	- 1.86	= 7.930	7.93 m ³					
基面整正		1.40	× 1.40	= 1.960	1.96 m ²					

数量計算書

工事区分	撤去		細目	10m当たり
工種	仕様	算式及び略図		合計
暗渠排水管	φ 600	10.00	= 10.000	10.00 m
床掘	土砂	$1.20 \times 1.00 \times 10.00$	= 12.000	12.00 m ³
埋戻し	小規模、土砂	1.200×10.00	= 12.000	12.00 m ³



植栽工計算書

			密度(本/100m ²)			対象面積 (m ²)	本数(本)			
			高木	中木	低木		高木	中木	低木	
①	3,000m ²	①緩衝緑地 成木で疎植(100m ² 当り30本)	成木		15	15	3,000	0	450	450
②	2,900m ²	⑧簡易植栽 高木種を8m間隔で植栽	成木	22			2,900	638	0	0
⑤	9,400m ²	③、④、⑤、⑥緩衝緑地 幼木を密植する箇所と、一部疎植 する箇所を作る	幼木(密植)	60	60		6,000	3,600	3,600	0
			幼木(疎植)	15	15		5,300	795	795	0
⑥	1,500m ²	①緩衝緑地 成木で疎植(100m ² 当り30本)	成木		15	15	1,500	0	225	225
⑦	11,300m ²	⑦修景観緑地 農地側は成木を密植、残りは幼木 密植	成木	5	15	40	2,000	100	300	800
			幼木	80	60	60	9,300	7,440	5,580	5,580
合計			成木					738	975	1,475
			幼木					11,835	9,975	5,580

『積算数量』

(成木)	樹種	樹高	幹周	枝張	本数
高木	アラカシ	3.0m	0.12m	0.8m	369 本
	スダジイ	3.0m	0.12m	0.7m	369 本
中木	ヤブツバキ	1.0m	-	0.2m	488 本
	ネズミモチ	1.5m	-	1.5m	487 本
低木	アオキ	0.4m	-	0.3m	1,475 本

(幼木)	樹種	樹高	幹周	枝張	本数
高木	スダジイ	0.5m	-	-	5,918 本
	アラカシ	0.5m	-	-	5,917 本
中木	ヒサカキ	0.3m	-	0.2m	4,988 本
	ヤブツバキ	0.5m	-	-	4,987 本
低木	アオキ	0.4m	-	0.3m	5,580 本

注)積算基準額については、上記の本数での額となっているが、実施の際には特記仕様書「事業区域内で確認された樹種一覧」の中から調達可能な樹種及び設置位置について、施工図を提出し組合の協議承諾を得ること。なお、設計変更対象とする。

付帯工計算書

工事区分			細目	
工種	仕様	算式及び略図		合計
		付帯工		
侵入防止柵	H=1.8m+忍び	$119.5 + 273.1 + 301.3 + 571.5$ $+ 257.3 + 331.6$	= 1,854.3	1,854 m
転落防止柵	H=1.1m	$338.0 + 255.4 + 16.0$ (付替え道路ドリーネ部分)	= 609.4	609 m
門扉	W=4.0m H=1.8m+忍び	4.0	= 4.0	4箇所
掘削工		(侵入防止柵) + (門扉) + (張りコンクリート) $0.30 \times 1,854 / 10.0 + 0.6 \times 4$ $+ 1,854.0 \times 1.0 \times 0.1$	= 243.4	243 m ³
埋戻工		(侵入防止柵) + (門扉) $0.10 \times 1,854 / 10.0 + 0.2 \times 4$	= 19.34	19 m ³
残土処理		243 - 19	= 224	224 m ³
張りコンクリート	侵入防止柵	$1,854 \times 1.0$	= 1,854	1854 m ²

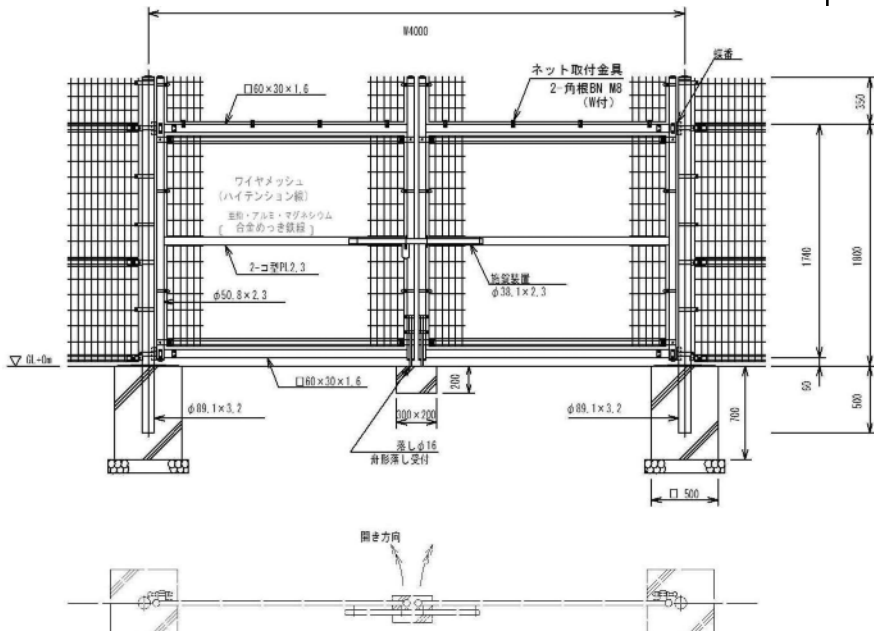
数量計算書

工事区分			細目		合計
工種	仕様	算式及び略図			合計
		侵入防止柵設置工 H=1.8m 内忍び			
		10m当たり数量			
基面整正		$0.25 \times 0.25 \times 5.00$ 箇所	= 0.313	0.3	m ²
基礎砕石	t=10cm	$0.35 \times 0.35 \times 5.00$ 箇所	= 0.613	0.6	m ²
基礎コンクリート	18-8-40BB	$0.25 \times 0.25 \times 0.45$	= 0.028	0.03	m ³
基礎型枠		$0.25 \times 0.45 \times 4.00$	= 0.450	0.5	m ²
フェンス (白色)	H=1.80m W=2.0m 忍び付		= 10.000	10	m
掘削工		$0.35 \times 0.35 \times 0.55 \times 5.0$	= 0.336875	0.3	m ³
埋戻工		$0.30 - \{ (0.35 \times 0.35 \times 0.1 + 0.25 \times 0.25 \times 0.45) \} \times 5$	= 0.098	0.10	m ³

数量計算書

工事区分		算式及び略図	細目
工種	仕様	合計	
		転落防止柵設置工 H=1.1m	
		(正面図)	(断面図)
		10m当たり数量	
ガードパイプ		= 10.000	10 m

数量計算書

工事区分			細目		
工種	仕様	算式及び略図		合計	
		<p>門扉設置工 W=4.0m両開き、H=1.8m</p> 			
		1箇所当たり数量			
基面整正		$0.60 \times 0.60 \times 2.00$ 箇所	= 0.72	0.7 m ²	
基礎砕石		$0.60 \times 0.60 \times 2.00$ 箇所	= 0.720	0.7 m ²	
基礎コンクリート	18-8-40BB	$0.50 \times 0.50 \times 0.70 \times 2.00$ 箇所 $0.30 \times 0.20 \times 0.20$	= 0.350 = 0.012 <hr/> Σ = 0.362	0.4 m ³	
型枠		$0.50 \times 0.70 \times 4.00 \times 2.00$ 箇所 $0.30 \times 0.20 \times 2.00$ 枚 $0.20 \times 0.20 \times 2.00$ 枚	= 2.800 = 0.120 = 0.080 <hr/> Σ = 3.000	3.0 m ²	
門扉 (白色)	W=4.0 H=1.8m 忍び付				
掘削工		$(0.6 \times 0.6 \times 0.8) \times 2 + 0.3 \times 0.2 \times 0.2$	= 0.59	0.6	
埋戻工		$0.6 - \{ (0.6 \times 0.6 \times 0.1) \times 2 + (0.5 \times 0.5 \times 0.7) \times 2 + (0.3 \times 0.2 \times 0.2) \}$	= 0.17	0.2	

準備工計算書

工事区分			細目	
工種	仕様	算式及び略図		合計
		仮設工		
仮囲い撤去工	H=3.0m	250.0	= 250.0	250 m

数量計算書

工事区分			細目
工種	仕様	算式及び略図	合計
		仮設扉(ハネゲート)撤去工 H=4.5m H'=3.0m W=8.1m	
		立面図 	
		1基当たり数量	
ハネゲート撤去		1.00	= 1.000 1 基
構造物取壊し	基礎ブロック	$0.70 \times 0.70 \times 0.80 \times 2.00$ 箇所	= 0.784 0.8 m^3
産廃処分	Co	0.784×2.35	= 1.842 1.8 t
埋戻工		0.784	= 0.784 0.8 m^3

舗装工 数量集計表 (場内道路)

種 別	細 別	算 式	単 位	数 量
舗装準備工	不陸整正 補足材無し	※ 舗装工平面図より 搬入道路2 取付道路1 取付道路2 A= 1,168.8 + 360.0 + 552.5 = 2,081.3	m ²	2,081.0
アスファルト舗装工	(舗装厚t=20cm)			
路盤工 (1.4m>b)	粒度調整碎石 t=15cm	1層15cm迄 A= 1,168.8 + 360.0 + 552.5 = 2,081.3	m ²	2,081
表層工 (1.4m>b)	再生密粒度アスコン t=5cm	A= 2,081.3 = 2,081.3	m ²	2,081
区画線設置工				
溶融式	実線・セアラ・白 W=15cm	搬入道路2 取付道路1 147.0 × 3.0 + 68.5 × 2.0 取付道路2 + 118.4 × 2.0 = 814.8	m	0 815

舗装工 数量集計表 (県道住吉熊本線)

※夜間工事

種 別	細 別	算 式	単 位	数 量
表層工 (1.4m>b)	再生密粒度アスコン t=5cm	※ 舗装復旧平面図より A= 2112.00	m ²	2112.0
区画線設置工				
溶融式	実線・ゼブラ・白 W=15cm	下り外側線 254.00 + 上り中央線 137.00 + 30.00 + 198.00 上り外側線 + 248.00	m	867.0
	高視認性リブ式・黄 W=15cm	中央線 249.00	m	249.0
	実線・ゼブラ・黄 W=15cm	中央線 11.00	m	11.0
	実線・ゼブラ・白 W=45cm	停止線 2.40 + ゼブラ 43.00 + ゼブラ 68.50	m	113.9
	破線・白 W=15cm	上り中央線 10.00 + 8.00	m	18.0
	矢印・記号・文字・白 W=15cm換算	直進 7.50 × 2 + 右折 8.00 × 2	m	31.0
舗装切削 As殻積込	6cm以下	※ 撤去工平面図より A= 2112.00	m ²	2112.0
産業廃棄物運搬工	As殻	V= 2112.00 × 0.05	m ³	105.6
産業廃棄物処分	中間処理 As殻	W= 2112.0 × 0.05 × 2.35	t	248.2

