

## 久米島町新クリーンセンター外構工事

## 数量総括表

工種	種別	規格・寸法	単位	数量	備考	
調査工	地盤調査	スクリーウエイト試験	m	45	外構計画平面図より	
		平板載荷試験	ヶ所	1	〃	
整地土工	切土		m <sup>3</sup>	1224.0	数量計算書P-7より	
	盛土		m <sup>3</sup>	464.8	〃	
	不足土		m <sup>3</sup>	0		
構造物土工	床掘り		m <sup>3</sup>	877.0	数量計算書P-4より	
	埋戻し		m <sup>3</sup>	607.1	〃	
	不足土		m <sup>3</sup>	0		
残土処分	残土		m <sup>3</sup>	1029.2	数量計算書P-4より 整地+構造物	
	残土運搬		m <sup>3</sup>	1286.50	1029.2×1.25	
	残土処分		m <sup>3</sup>	1286.50	残土運搬数量	
擁壁	重力式擁壁	H=1.70m	m	28.4		
雨水排水工	RPU側溝	RPU300×300	m	41.80		
		RPU300×300可変タイプ	m	20.00		
		RPU300×400可変タイプ	m	27.91		
		RPU300×500可変タイプ	m	17.00		
		RPU300×600	m	12.54		
		RPU300×600可変タイプ	m	42.24		
		RPU300×700	m	33.60		
		RPU300×700可変タイプ	m	19.00		
		RPU300×800可変タイプ	m	13.45		
		RPU300×800グレーチングタイプ	m	21.47		
		RPU300×900可変タイプ	m	5.50		
		塩ビ管	VU150	m	57.99	
			VU200	m	23.05	
			VU250	m	23.29	
VU350	m		7.25			
管渠型側溝 埋設・横断用	D250	m	54.00			
	D300	m	14.41			
高耐圧ポリエチレン管	Φ350	m	11.40			
	〃	〃	m	4.65		
雨水排水工	集水桝	1号～14号	箇所	15.00		
		A-1号～A-6号	箇所	6.00		

## 久米島町新クリーンセンター外構工事

## 数量総括表

工種	種別	規格・寸法	単位	数量	備考
		B-1号~B-8号	箇所	8.00	
	小口径枳		箇所	5	
	沈砂槽		式	1	
	放流部水たたき工		式	2	
舗装工	アスファルト舗装	一般部 5+15cm	m <sup>2</sup>	3818.46	舗装計画平面図より
	緑地(芝張り)	コウライシバ	m <sup>2</sup>	1017.88	〃
	張りコンクリート	5cm	m <sup>2</sup>	104.20	〃
	コンクリート舗装	15+15cm	m <sup>2</sup>	20.08	〃
	砂利敷き	3+6cm	m <sup>2</sup>	105.34	〃
	種子吹付け		m <sup>2</sup>	623.67	〃
	区画線 白色実線	W=15cm	m	621.30	〃
	区画線 白色実線	W=30cm	m	9.00	〃
	注入目地材	10×30	m	128.35	数量計算書P-103より
	アスファルト目地材		m <sup>2</sup>	0.26	〃
	普通型枠		m <sup>2</sup>	15.40	〃
境界工	境界ブロック-1	150×200	m	358.21	安全施設及び境界計画平面図より
	境界ブロック-2	150×150	m	13.90	〃
安全施設工	侵入防止柵-1	H=1.5m	m	62.83	安全施設及び境界計画平面図より
	侵入防止柵-2	H=1.5m	m	40.85	〃
	侵入防止柵-3	H=1.5m	m	27.77	〃
	侵入防止柵付ガードレール	H=1.5m(フェンス部)	m	82.12	〃
	侵入防止柵袖部	(0.6m)	ヶ所	1	〃
	侵入防止柵袖部	(0.7m)	ヶ所	1	〃
	侵入防止柵袖部	(1.1m)	ヶ所	1	〃
	侵入防止柵袖部	(1.1m)+門扉	ヶ所	1	〃
	侵入防止柵袖部	(擁壁取合い)	ヶ所	1	〃
	侵入防止柵付ガードレール	(ガードレール部)	m	82.12	〃
	ガードレール		m	12.1	〃
	鋼管基礎	侵入防止柵-1	箇所	33	〃
	コンクリート基礎	侵入防止柵-2	箇所	21	〃

## 久米島町新クリーンセンター外構工事

## 数量総括表

工種	種別	規格・寸法	単位	数量	備考
サイン工	案内板	RC造	ヶ所	2	サイン詳細図より
	サインー1		ヶ所	1	〃
	サインー2		ヶ所	1	〃
	コンクリート基礎	サインー1、サインー2	ヶ所	4	〃
門扉工	門扉ー1		組	1	安全施設及び境界計画平面図より
	門扉ー2		組	1	〃
	コンクリート基礎	門扉ー1	ヶ所	2	〃
	コンクリート基礎	門扉ー2	ヶ所	1	〃
	門扉-2RC塀(左側)		ヶ所	1	〃
	門扉-2RC塀(右側)		ヶ所	1	〃
	石張り	琉球石灰岩(乱型張りビシヤン仕上げ)	m <sup>2</sup>	9.99	0.54+9.45
外灯工	外灯		台	10	外灯配置図より
取壊・復旧工	コンクリート構造物取壊し	鉄筋構造物	m <sup>3</sup>	3.79	数量計算書P-96より
	アスファルト舗装撤去	As舗装 t=4cm	m <sup>2</sup>	77.75	撤去図より
	アスファルトカッター入れ		m	6.70	〃
	殻運搬処理	コンクリート殻	m <sup>3</sup>	3.79	数量計算書P-96より
		アスファルト殻	m <sup>3</sup>	3.11	77.75×0.04
	処分費	コンクリート殻	t	8.72	3.79×2.3
		アスファルト殻	t	7.78	3.11×2.5
	アスファルト濁水処理		m <sup>3</sup>	0.01	数量計算書P-119より
	防護柵	H=1.5m	m	40.00	撤去図より
	処分費	鉄くず H2(防護柵)	t	0.41	40.00×10.3kg/m
	伐採樹木	①デイゴ	本	1	撤去図より
		②コバテイシ	本	1	〃
		③伐根のみ	本	1	〃
	④伐根のみ	本	1	〃	
	⑤伐根のみ	本	1	〃	
	⑥伐根のみ	本	1	〃	
	処分費	樹木	t	20.56	数量計算書P-112より

土量集計表

名称	床掘			埋戻し			盛土			残土		
	数量	単位	土量	数量	単位	土量	数量	単位	土量	数量	単位	土量
造成												
		別途計上										
排水工												
	1.0	式	361.41	1.0	式	199.23	199.23			1.0	0	759.20
擁壁工												
	1.0	式	51.79	1.0	式	26.09	26.09			1.0	式	162.18
施設工												
サイン-1	1.0	箇所	4.36	1.0	箇所	3.60	3.60			1.0	箇所	0.76
サイン-2	1.0	箇所	4.61	1.0	箇所	3.79	3.79			1.0	箇所	0.82
門扉1	1.0	式	18.51	1.0	式	14.03	14.03			1.0	式	4.48
門扉2	1.0	式	7.18	1.0	式	5.70	5.70			1.0	式	1.48
侵入防止柵-2	22.0	箇所	2.56	22.0	箇所	2.19	48.18			22.0	箇所	0.37
侵入防止柵 袖部 L=1100+門扉	1.0	箇所	2.63	1.0	箇所	1.78	1.78			1.0	箇所	0.85
侵入防止柵擁壁取合い部	1.0	箇所	1.71	1.0	箇所	1.33	1.33			1.0	箇所	0.38
門扉-2RC塀(右側)	1.0	箇所	21.18	1.0	箇所	13.62	13.62			1.0	箇所	7.56
案内板	2.0	箇所	6.00	2.0	箇所	4.53	9.06			2.0	箇所	1.47
外灯	1.0	式	335.34	1.0	式	280.68	280.68			1.0	式	54.66
小計			877.04			607.09	607.09					1029.15
計			877.00			607.10	607.10					1029.2

# 数量計算書

領域(1)

		切土(C)			盛土(B)		
測点	距離(m)	断面積 法長(m <sup>2</sup> )	平均断面積 法長(m <sup>2</sup> )	数量(m <sup>3</sup> )	断面積 法長(m <sup>2</sup> )	平均断面積 法長(m <sup>2</sup> )	数量(m <sup>3</sup> )
<b>従業員駐車場</b>							
NO.1	0.000	19.5	—	—	0.3	0.15	0.0
NO.2	20.000	39.3	29.40	588.0	0.0	0.15	3.0
<b>車路A</b>							
0.000	0.000	2.2	0.00	0.00	0.2	0.00	—
+ 10.000	10.000	0.0	1.10	11.0	2.0	1.10	11.0
+ 20.000	10.000	0.0	0.00	0.0	6.6	4.30	43.0
+ 30.000	10.000	0.0	0.00	0.0	4.9	5.75	57.5
+ 40.000	10.000	7.4	3.70	37.0	3.1	4.00	40.0
+ 50.000	10.000	2.5	4.95	49.5	5.7	4.40	44.0
+ 60.000	10.000	1.7	2.10	21.0	5.3	5.50	55.0
+ 70.000	10.000	0.8	1.25	12.5	2.9	4.10	41.0
+ 80.000	10.000	0.8	0.80	8.0	3.3	3.10	31.0
NO.2	8.384	4.2	2.50	21.0	0.1	1.70	14.3
<b>計</b>							
				748.0			339.8

# 数量計算書

領域(2)

		切土 (C)			盛土 (B)		
測点	距離(m)	断面積 法長(m2)	平均断面積 法長(m2)	数量(m3)	断面積 法長(m2)	平均断面積 法長(m2)	数量(m3)
NO.2	0.000	43.5	—		0.1	—	
NO.2 + 15.300	15.300	0.5	22.00	336.6	2.0	1.05	16.1
NO.2 + 15.300	0.000	0.4	0.45	0.0	2.0	2.00	0.0
NO.3	4.700	0.4	0.40	1.9	1.0	1.50	7.1
NO.3 + 3.800	3.800	0.1	0.25	1.0	2.5	1.75	6.7
NO.3 + 3.800	0.000	0.1	3.90	0.0	1.4	1.95	0.0
NO.4	16.200	0.4	0.25	4.1	1.0	1.20	19.4
NO.4 + 10.000	10.000	0.3	0.35	3.5	2.3	1.65	16.5
NO.4 + 10.000	0.000	0.3	0.30	0.0	9.3	5.80	0.0
NO.5	10.000	7.6	3.95	39.5	1.2	1.75	17.5
NO.5	0.000	0.4	0.35	0.0	0.8	5.05	0.0
NO.5 + 10.000	10.000	0.7	0.55	5.5	0.5	0.30	3.0
NO.6	10.000	0.0	0.35	3.5	0.0	0.25	2.5
<b>計</b>				<b>395.6</b>			<b>88.8</b>



## 土 工 数 量 集 計 表

名 称	材 料	計 算 式						数 量	単 位
床掘り	側溝	1-1-1	1-1-2	1-1-3	1-1-4	1-1-5	1-1-6	38.30	m <sup>3</sup>
		4.43	5.10	10.49	5.73	10.07	2.48		
		1-1-7	1-1-8	1-1-9	1-3-1	1-3-2	1-3-3	60.94	m <sup>3</sup>
		13.22	12.55	20.80	5.75	4.59	4.03		
		2-1-1	2-1-2	2-1-3	2-1-4			32.17	m <sup>3</sup>
		4.03	4.54	14.58	9.02				
		2-2-1	2-2-2	2-2-3	2-2-4			40.17	m <sup>3</sup>
		4.07	8.34	18.10	9.66				
	管渠型側溝	D250 0.479 × ( 4.63 + 13.72 + 7.30 + 5.85 + 21.00 )						25.15	m <sup>3</sup>
		D300 0.570 × ( 8.85 + 4.96 )							
	管渠工	1-1号～3号 Aライン Bライン 13.88 + 29.38 + 24.94						68.20	m <sup>3</sup>
	集水桝	1号	2号	3-1号	3-2号	4号	5号	13.87	m <sup>3</sup>
		1.88	2.40	2.63	2.02	3.06	1.88		
		6号	7号	8号	9号	10号	11号	17.41	m <sup>3</sup>
		1.88	3.40	3.03	3.82	2.53	2.75		
		12号	13号	14号	A-1号	A-2号	A-3号	24.12	m <sup>3</sup>
		3.73	3.32	11.06	1.87	2.02	2.12		
		A-4号	A-5号	A-6号	B-1号	B-2号	B-3号	15.23	m <sup>3</sup>
		2.28	2.59	3.47	1.84	2.07	2.98		
		B-4号	B-5号	B-6号	B-7号	B-8号		17.98	m <sup>3</sup>
		3.21	3.43	3.73	3.79	3.82			
							計	361.41	m <sup>3</sup>
埋戻し	側溝	1-1-1	1-1-2	1-1-3	1-1-4	1-1-5	1-1-6	21.62	m <sup>3</sup>
		2.44	2.86	5.92	3.26	5.72	1.42		
		1-1-7	1-1-8	1-1-9	1-3-1	1-3-2	1-3-3	32.31	m <sup>3</sup>
		7.54	7.19	9.48	3.30	2.57	2.23		
		2-1-1	2-1-2	2-1-3	2-1-4			18.16	m <sup>3</sup>
		2.23	2.54	8.27	5.12				
		2-2-1	2-2-2	2-2-3	2-2-4			22.67	m <sup>3</sup>
		2.24	4.60	10.32	5.51				
	管渠型側溝	D250 0.323 × ( 4.63 + 13.72 + 7.30 + 5.85 + 21.00 )						16.96	m <sup>3</sup>
		D300 0.351 × ( 8.85 + 4.96 )							
	管渠工	1-1号～3号 Aライン Bライン 0 + 0.47 + 9.54						10.01	m <sup>3</sup>
	集水桝	1号	2号	3-1号	3-2号	4号	5号	11.35	m <sup>3</sup>
		1.53	1.97	2.16	1.65	2.51	1.53		
		6号	7号	8号	9号	10号	11号	14.03	m <sup>3</sup>
		1.53	2.70	2.49	3.04	2.01	2.26		
		12号	13号	14号	A-1号	A-2号	A-3号	20.36	m <sup>3</sup>
		2.97	2.73	9.54	1.59	1.72	1.81		
		A-4号	A-5号	A-6号	B-1号	B-2号	B-3号	12.60	m <sup>3</sup>
		1.94	2.21	2.76	1.56	1.76	2.37		
		B-4号	B-5号	B-6号	B-7号	B-8号		14.31	m <sup>3</sup>
		2.55	2.73	2.97	3.02	3.04			
							計	199.23	m <sup>3</sup>

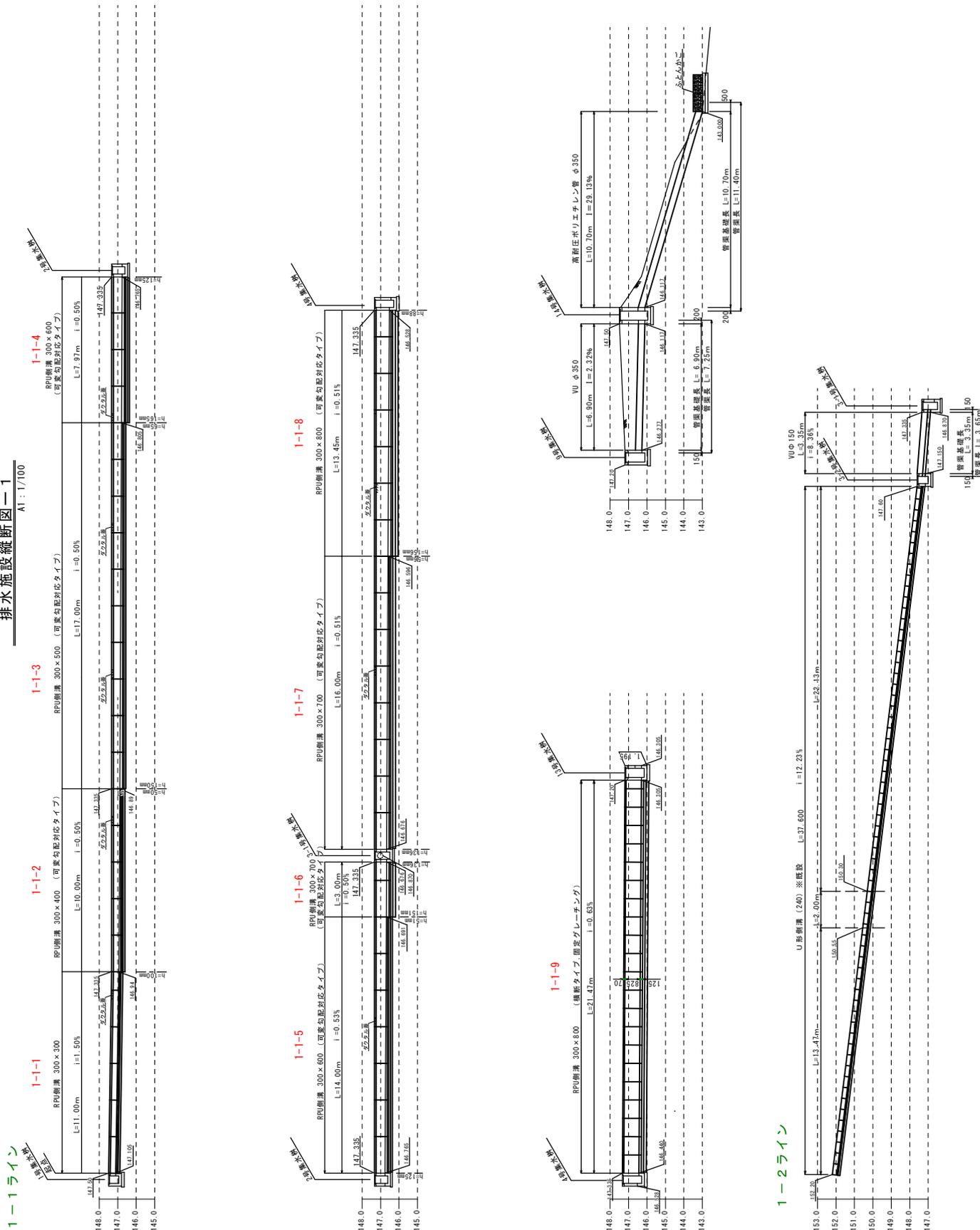


## 設計数量延長調書

種 別	記 号	測 点	単 位	数 量
排水工				
	1-1ラインRPU型側溝	1-1-1 (300×300) L= 11.00 m		
		1-1-2 (300×400 可変タイプ) L= 10.00 m		
		1-1-3 (300×500 可変タイプ) L= 17.00 m		
		1-1-4 (300×600 可変タイプ) L= 7.97 m		
		1-1-5 (300×600 可変タイプ) L= 14.00 m		
		1-1-6 (300×700 可変タイプ) L= 3.00 m		
		1-1-7 (300×700 可変タイプ) L= 16.00 m		
		1-1-8 (300×800 可変タイプ) L= 13.45 m		
		1-1-9 (300×800 グレーチングタイプ) L= 21.47 m		
		ΣL= 113.89 m	式	1.00
	1-3ラインRPU型側溝	1-3-1 (300×900 可変タイプ) L= 5.50 m		
		1-3-2 (300×400 可変タイプ) L= 9.00 m		
		1-3-3 (300×300 可変タイプ) L= 10.00 m		
		ΣL= 24.50 m	式	1.00
	2-1ラインRPU型側溝	2-1-1 (300×300 可変タイプ) L= 10.00 m		
		2-1-2 (300×400 可変タイプ) L= 8.91 m		
		2-1-3 (300×600 可変タイプ) L= 20.27 m		
		2-1-4 (300×600) L= 12.54 m		
		ΣL= 51.72 m	式	1.00
	2-2ラインRPU型側溝	2-2-1 (300×300) L= 10.10 m		
		2-2-2 (300×300) L= 20.70 m		
		2-2-3 (300×700) L= 21.91 m		
		2-2-4 (300×700) L= 11.69 m		
		ΣL= 64.40 m	式	1.00
	1号集水樹	( 400 × 400 × 550 ) T-14	箇所	1.00
	2号集水樹	( 400 × 400 × 730 ) T-14	箇所	1.00
	3-1号集水樹	( 400 × 400 × 810 ) T-14	箇所	1.00
	3-2号集水樹	( 400 × 400 × 600 ) T-2	箇所	1.00
	4号集水樹	( 400 × 400 × 1050 ) T-14	箇所	1.00
	5号集水樹	( 400 × 400 × 550 ) T-14	箇所	1.00
	6号集水樹	( 400 × 400 × 550 ) T-14	箇所	1.00
	7号集水樹	( 500 × 500 × 950 ) T-14	箇所	1.00
	8号集水樹	( 400 × 400 × 950 ) T-14	箇所	1.00
	9号集水樹	( 500 × 500 × 1080 ) T-14	箇所	1.00
	10号集水樹	( 500 × 500 × 680 ) T-14	箇所	1.00
	11号集水樹	( 400 × 400 × 850 ) T-14	箇所	1.00
	12号集水樹	( 500 × 500 × 1050 ) T-14	箇所	1.00
	13号集水樹	( 400 × 400 × 1050 ) T-14	箇所	1.00
	14号集水樹	( 500 × 500 × 1540 ) コンクリート蓋	箇所	1.00
		小計	箇所	15.00

排水施設縦断面図—1

A1: 1/100



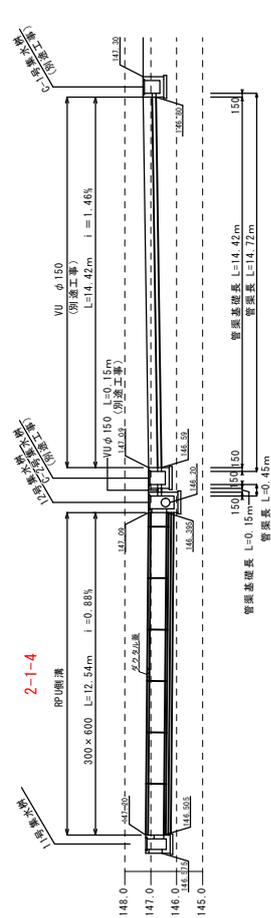
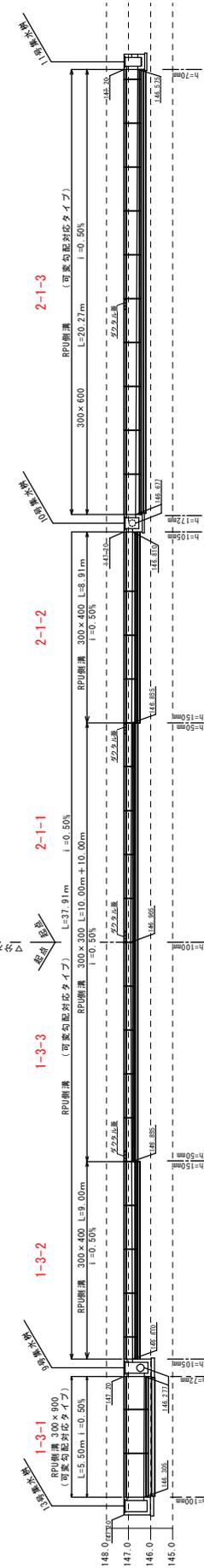
工事名	久米島町南クリンセンター外構工事		
図面名	排水施設縦断面図—1		
作成年月	令和4年10月	図面番号	37-16
縮尺	A1:100	図面番号	37-16
会社名	株式会社アクトー		
発行機関	久米島町役場 環境部建築課		

排水施設縦断面図一 2

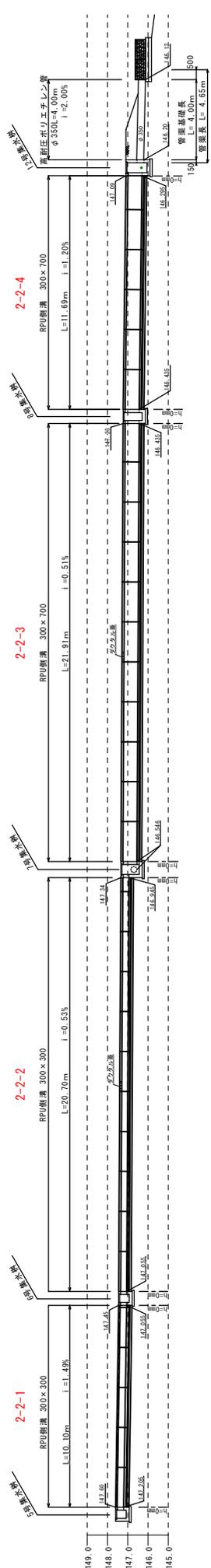
A1 : 1/100

数量計算書

1-3ライン 2-1ライン



2-2ライン



工事名	久米郡町部クリーンセンター中継工事		
図面名	排水施設縦断面図一 2		
作成年月	令和8年10月		
冊 尺	A1/100	図面番号	31-17
発 注 者	株式会社アクトリー		
設計者	久米建設技研 建設技師		

## 数 量 計 算 書

### 1-1ライン 排水工

1-1-1	11.00	m
1-1-2	10.00	m
1-1-3	17.00	m
1-1-4	7.97	m
1-1-5	14.00	m
1-1-6	3.00	m
1-1-7	16.00	m
1-1-8	13.45	m
1-1-9	21.47	m
合計	113.89	m

名 称	材 料	計 算 式						数 量	単 位	
		1-1ライン 排水工 $\Sigma L = 113.89 \text{ m}$								
基礎材	再生クラッシャーラン t = 100 mm	1-1-1	1-1-2	1-1-3	1-1-4	1-1-5	1-1-6			
		6.38	5.8	9.86	4.62	8.12	1.74			
		1-1-7	1-1-8	1-1-9				66.70	m <sup>2</sup>	
		9.28	7.80	13.10						
	再生クラッシャーラン t = 100 mm	1-1-1	1-1-2	1-1-3	1-1-4	1-1-5	1-1-6			
		0.64	0.58	0.99	0.46	0.81	0.17			
		1-1-7	1-1-8	1-1-9				6.67	m <sup>3</sup>	
		0.93	0.78	1.31						
敷モルタル	1:3 t = 30 mm	1-1-1	1-1-2	1-1-3	1-1-4	1-1-5	1-1-6			
		0.13	0.11	0.19	0.09	0.16	0.03			
		1-1-7	1-1-8	1-1-9				1.37	m <sup>3</sup>	
		0.18	0.15	0.33						
側 溝	RPU型側溝一般 300×300	1-1-1					= 11.00	11.00	m	
		11.00								
		1-1-2					= 10.00	10.00	m	
		10.00								
		1-1-3					= 17.00	17.00	m	
		17.00								
		1-1-4	1-1-5					= 21.97	21.97	m
		7.97	14.00							
		1-1-6	1-1-7					= 19.00	19.00	m
3.00	16.00									
	RPU型側溝可変 300×400	1-1-8					= 13.45	13.45	m	
		13.45								
	RPU型側溝可変 300×500	1-1-8					= 13.45	13.45	m	
		13.45								
	RPU型側溝可変 300×600	1-1-9					= 21.47	21.47	m	
		21.47								
		合計 = 113.89								
側溝蓋	車道用 B-300	1-1-1	1-1-2	1-1-3	1-1-4	1-1-5	1-1-6			
		21.00	19.00	32.00	14.90	27.00	6.00			
		1-1-7	1-1-8	1-1-9				176.80	枚	
		31.00	25.90							
	ダクトル	1-1-1	1-1-2	1-1-3	1-1-4	1-1-5	1-1-6			
		1.00	1.00	2.00	1.00	1.00	0.00			
		1-1-7	1-1-8	1-1-9				8.00	枚	
		1.00	1.00							
		1-1-9								
		21.50					21.50	枚		
インパトコンクリート ※10m当たり	21-20-8	1-1-1	1-1-2	1-1-3	1-1-4	1-1-5	1-1-6			
		0	0.23	0.32	0.44	0.26	0.43			
		1-1-7	1-1-8	1-1-9						
		0.29	0.37							

# 数 量 計 算 書

## 1-1-1 号排水工

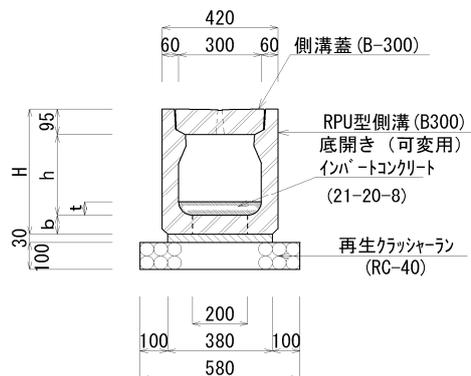
基礎幅 t2= 580  
 敷モルタル幅 t= 380  
 内空幅 b= 300  
 基礎厚 h1= 100  
 敷モルタル厚 h2= 30

RPU型側溝 300×300 L= 11.00 m  
 L= 2000

側溝蓋 車道用 B-300 L= 500  
 ダクトル蓋 N= 1 枚

インパ-トコンクリ-ト 21-20-8 0.000  
 0.000

側溝高 H= 465  
 有効側溝高 H1= 265 =H-200(舗装厚)  
 床掘り幅 W= 1020 =420+300(余裕幅)×2  
 床掘り深 D= 395 =H1+30+100



名 称	材 料	計 算 式	数 量	単 位
		1-1-1 号排水工 L= 11.00 m		
基礎材	再生クラッシャーラン t = 100 mm	$0.580 \times 11.00$	6.38	m <sup>2</sup>
		$0.580 \times 0.100 \times 11.00$	0.64	m <sup>3</sup>
敷モルタル	1:3 t = 30 mm	$0.380 \times 0.030 \times 11.00$	0.13	m <sup>3</sup>
側 溝	RPU型側溝 300×300	$11.00 \div 2.000 = 5.5$ 個	11.00	m
側溝蓋	車道用 B-300	$11.00 \div 0.500 = 22.0 - 1.0 = 21.0$ 枚	21.0	枚
	ダクトル蓋	= 1.0 枚	1.0	枚
インパ-トコンクリ-ト	21-20-8	$1/2 \times (0.000 + 0.000) \times 0.300 \times 11.00$	0.00	m <sup>3</sup>
床掘り		$1.020 \times 0.395 \times 11.00$	4.43	m <sup>3</sup>
埋戻		4.43-1.99	2.44	m <sup>3</sup>
残土		$0.42 \times 0.265 \times 11.00 + 0.64 + 0.13$	1.99	m <sup>3</sup>

# 数 量 計 算 書

## 1-1-2 号排水工

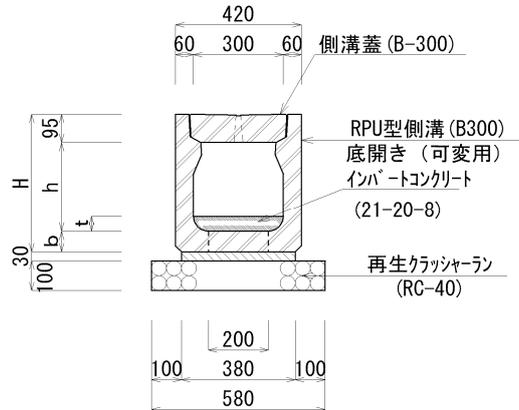
基礎幅 t2= 580  
 敷モルタル幅 t= 380  
 内空幅 b= 300  
 基礎厚 h1= 100  
 敷モルタル厚 h2= 30

RPU型側溝 300×400 L= 10.00 m  
 L= 2000

側溝蓋 車道用 B-300 L= 500  
 ダクタル蓋 N= 1 枚

インバートコンクリート 21-20-8 0.100  
 0.050

側溝高 H= 570  
 有効側溝高 H1= 370 =H-200(舗装厚)  
 床掘り幅 W= 1020 =420+300(余裕幅)×2  
 床掘り深 D= 500 =H1+30+100



名 称	材 料	計 算 式	数 量	単 位
		1-1-2 号排水工 L= 10.00 m		
基礎材	再生クワッチャーラン t = 100 mm	0.580 × 10.00	5.80	m <sup>2</sup>
		0.580 × 0.100 × 10.00	0.58	m <sup>3</sup>
敷モルタル	1:3 t = 30 mm	0.380 × 0.030 × 10.00	0.11	m <sup>3</sup>
側 溝	RPU型側溝 300×400	10.00 ÷ 2.000 = 5.0 個	10.00	m
側溝蓋	車道用 B-300	10.00 ÷ 0.500 = 20.0 - 1.0 = 19.0 枚	19.0	枚
	ダクタル蓋	= 1.0 枚	1.0	枚
インバートコンクリート	21-20-8	1/2 × ( 0.100 + 0.050 ) × 0.300 × 10.00	10m当たり 0.23	m <sup>3</sup>
床掘り		1.020 × 0.500 × 10.00	5.10	m <sup>3</sup>
埋戻		5.10 - 2.24	2.86	m <sup>3</sup>
残土		0.42 × 0.370 × 10.00 + 0.58 + 0.11	2.24	m <sup>3</sup>

# 数 量 計 算 書

## 1-1-3 号排水工

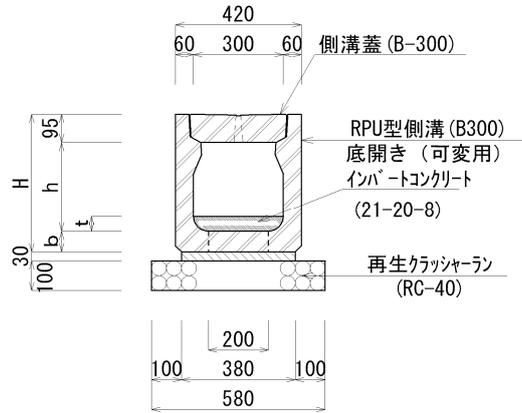
基礎幅 t2= 580  
 敷モルタル幅 t= 380  
 内空幅 b= 300  
 基礎厚 h1= 100  
 敷モルタル厚 h2= 30

RPU型側溝 300×500 L= 17.00 m  
 L= 2000

側溝蓋 車道用 B-300 L= 500  
 ダクタイル蓋 N= 2 枚

インバートコンクリート 21-20-8 0.150  
 0.065

側溝高 H= 675  
 有効側溝高 H1= 475 =H-200(舗装厚)  
 床掘り幅 W= 1020 =420+300(余裕幅)×2  
 床掘り深 D= 605 =H1+30+100



名 称	材 料	計 算 式	数 量	単 位
		1-1-3 号排水工 L= 17.00 m		
基礎材	再生クラッシュラン t = 100 mm	$0.580 \times 17.00$	9.86	m <sup>2</sup>
		$0.580 \times 0.100 \times 17.00$	0.99	m <sup>3</sup>
敷モルタル	1:3 t = 30 mm	$0.380 \times 0.030 \times 17.00$	0.19	m <sup>3</sup>
側 溝	RPU型側溝 300×500	$17.00 \div 2.000 = 8.5$ 個	17.00	m
側溝蓋	車道用 B-300	$17.00 \div 0.500 = 34.0 - 2.0 = 32.0$ 枚	32.0	枚
	ダクタイル蓋	= 2.0 枚	2.0	枚
インバートコンクリート	21-20-8	$1/2 \times (0.150 + 0.065) \times 0.300 \times 10.00$	10m当たり 0.32	m <sup>3</sup>
床掘り		$1.020 \times 0.605 \times 17.00$	10.49	m <sup>3</sup>
埋戻		10.49 - 4.57	5.92	m <sup>3</sup>
残土		$0.42 \times 0.475 \times 17.00 + 0.99 + 0.19$	4.57	m <sup>3</sup>

# 数 量 計 算 書

## 1-1-4 号排水工

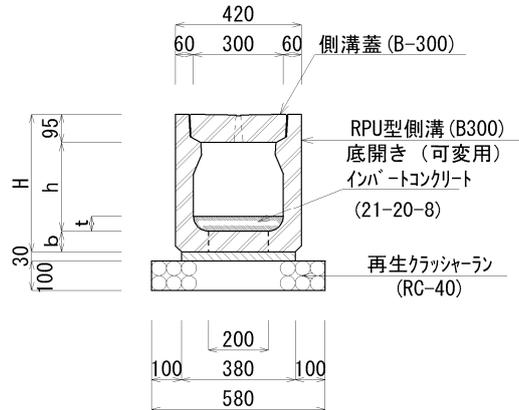
基礎幅 t2= 580  
 敷モルタル幅 t= 380  
 内空幅 b= 300  
 基礎厚 h1= 100  
 敷モルタル厚 h2= 30

RPU型側溝 300×600 L= 7.97 m  
 L= 2000

側溝蓋 車道用 B-300 L= 500  
 ダクタル蓋 N= 1 枚

インバートコンクリート 21-20-8 0.165  
 0.125

側溝高 H= 775  
 有効側溝高 H1= 575 =H-200(舗装厚)  
 床掘り幅 W= 1020 =420+300(余裕幅)×2  
 床掘り深 D= 705 =H1+30+100



名 称	材 料	計 算 式	数 量	単 位
		1-1-4 号排水工 L= 7.97 m		
基礎材	再生クラッシャーラン t = 100 mm	$0.580 \times 7.97$	4.62	m <sup>2</sup>
		$0.580 \times 0.100 \times 7.97$	0.46	m <sup>3</sup>
敷モルタル	1:3 t = 30 mm	$0.380 \times 0.030 \times 7.97$	0.09	m <sup>3</sup>
側 溝	RPU型側溝 300×600	$7.97 \div 2.000 = 4.0$ 個	7.97	m
側溝蓋	車道用 B-300	$7.97 \div 0.500 = 15.9 - 1.0 = 14.9$ 枚	14.9	枚
	ダクタル蓋	= 1.0 枚	1.0	枚
インバートコンクリート	21-20-8	$1/2 \times (0.165 + 0.125) \times 0.300 \times 10.00$	10m当たり 0.44	m <sup>3</sup>
床掘り		$1.020 \times 0.705 \times 7.97$	5.73	m <sup>3</sup>
埋戻		5.73-2.47	3.26	m <sup>3</sup>
残土		$0.42 \times 0.575 \times 7.97 + 0.46 + 0.09$	2.47	m <sup>3</sup>

# 数 量 計 算 書

## 1-1-5 号排水工

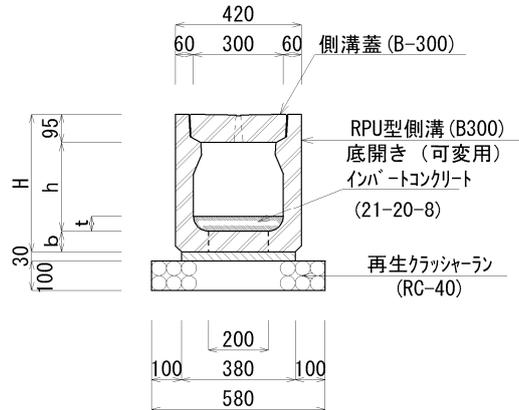
基礎幅 t2= 580  
 敷モルタル幅 t= 380  
 内空幅 b= 300  
 基礎厚 h1= 100  
 敷モルタル厚 h2= 30

RPU型側溝 300×600 L= 14.00 m

側溝蓋 車道用 B-300 L= 2000  
 ダクタル蓋 N= 1 枚

インバートコンクリート 21-20-8 0.125  
 0.051

側溝高 H= 775  
 有効側溝高 H1= 575 =H-200(舗装厚)  
 床掘り幅 W= 1020 =420+300(余裕幅)×2  
 床掘り深 D= 705 =H1+30+100



名 称	材 料	計 算 式	数 量	単 位
		1-1-5 号排水工 L= 14.00 m		
基礎材	再生クラッシャーラン t = 100 mm	$0.580 \times 14.00$	8.12	m <sup>2</sup>
		$0.580 \times 0.100 \times 14.00$	0.81	m <sup>3</sup>
敷モルタル	1:3 t = 30 mm	$0.380 \times 0.030 \times 14.00$	0.16	m <sup>3</sup>
側 溝	RPU型側溝 300×600	$14.00 \div 2.000 = 7.0$ 個	14.00	m
側溝蓋	車道用 B-300	$14.00 \div 0.500 = 28.0 - 1.0 = 27.0$ 枚	27.0	枚
	ダクタル蓋	= 1.0 枚	1.0	枚
インバートコンクリート	21-20-8	$1/2 \times (0.125 + 0.051) \times 0.300 \times 10.00$	10m当たり 0.26	m <sup>3</sup>
床掘り		$1.020 \times 0.705 \times 14.00$	10.07	m <sup>3</sup>
埋戻		$10.07 - 4.35$	5.72	m <sup>3</sup>
残土		$0.42 \times 0.575 \times 14.00 + 0.81 + 0.16$	4.35	m <sup>3</sup>

数量計算書

1-1-6 号排水工

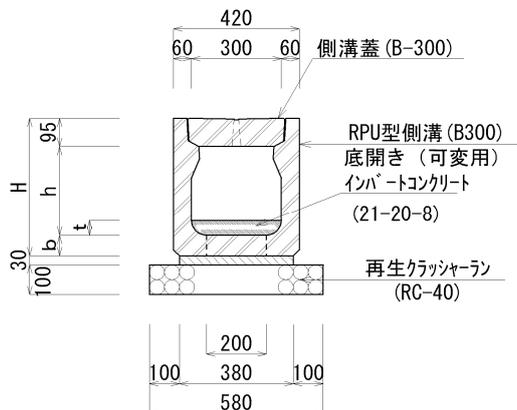
基礎幅 t2= 580  
 敷モルタル幅 t= 380  
 内空幅 b= 300  
 基礎厚 h1= 100  
 敷モルタル厚 h2= 30

RPU型側溝 300×700 L= 3.00 m  
 L= 2000

側溝蓋 車道用 B-300 L= 500  
 ダクタル蓋 N= 0 枚

インバートコンクリート 21-20-8 0.151  
 0.136

側溝高 H= 880  
 有効側溝高 H1= 680 =H-200(舗装厚)  
 床掘り幅 W= 1020 =420+300(余裕幅)×2  
 床掘り深 D= 810 =H1+30+100



名称	材料	計 算 式	数 量	単 位
		1-1-6 号排水工 L= 3.00 m		
基礎材	再生クラッシャーラン t = 100 mm	0.580 × 3.00	1.74	m <sup>2</sup>
		0.580 × 0.100 × 3.00	0.17	m <sup>3</sup>
敷モルタル	1:3 t = 30 mm	0.380 × 0.030 × 3.00	0.03	m <sup>3</sup>
側 溝	RPU型側溝 300×700	3.00 ÷ 2.000 = 1.5 個	3.00	m
側溝蓋	車道用 B-300	3.00 ÷ 0.500 = 6.0 - 0.0 = 6.0 枚	6.0	枚
	ダクタル蓋	= 0.0 枚	0.0	枚
インバートコンクリート	21-20-8	1/2 × ( 0.151 + 0.136 ) × 0.300 × 10.00	10m当たり 0.43	m <sup>3</sup>
床掘り		1.020 × 0.810 × 3.00	2.48	m <sup>3</sup>
埋戻		2.48 - 1.06	1.42	m <sup>3</sup>
残土		0.42 × 0.680 × 3.00 + 0.17 + 0.03	1.06	m <sup>3</sup>

# 数 量 計 算 書

## 1-1-7 号排水工

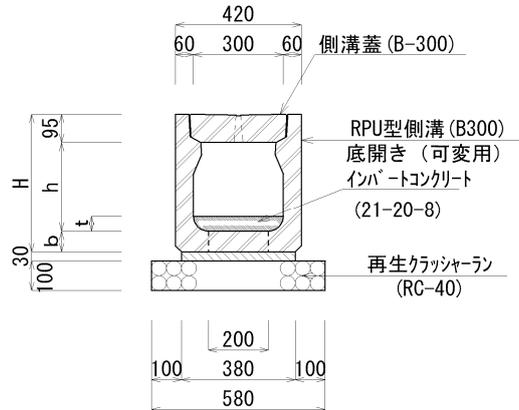
基礎幅 t2= 580  
 敷モルタル幅 t= 380  
 内空幅 b= 300  
 基礎厚 h1= 100  
 敷モルタル厚 h2= 30

RPU型側溝 300×700 L= 16.00 m

側溝蓋 車道用 B-300 L= 2000  
 ダクタル蓋 L= 500 N= 1 枚

インハートコンクリート 21-20-8 0.136  
 0.056

側溝高 H= 880  
 有効側溝高 H1= 680 =H-200(舗装厚)  
 床掘り幅 W= 1020 =420+300(余裕幅)×2  
 床掘り深 D= 810 =H1+30+100



名 称	材 料	計 算 式	数 量	単 位
		1-1-7 号排水工 L= 16.00 m		
基礎材	再生クラッシャーラン t = 100 mm	$0.580 \times 16.00$	9.28	m <sup>2</sup>
		$0.580 \times 0.100 \times 16.00$	0.93	m <sup>3</sup>
敷モルタル	1:3 t = 30 mm	$0.380 \times 0.030 \times 16.00$	0.18	m <sup>3</sup>
側 溝	RPU型側溝 300×700	$16.00 \div 2.000 = 8.0$ 個	16.00	m
側溝蓋	車道用 B-300	$16.00 \div 0.500 = 32.0 - 1.0 = 31.0$ 枚	31.0	枚
	ダクタル蓋	= 1.0 枚	1.0	枚
インハートコンクリート	21-20-8	$1/2 \times (0.136 + 0.056) \times 0.300 \times 10.00$	10m当たり 0.29	m <sup>3</sup>
床掘り		$1.020 \times 0.810 \times 16.00$	13.22	m <sup>3</sup>
埋戻		13.22-5.68	7.54	m <sup>3</sup>
残土		$0.42 \times 0.680 \times 16.00 + 0.93 + 0.18$	5.68	m <sup>3</sup>

数量計算書

1-1-8 号排水工

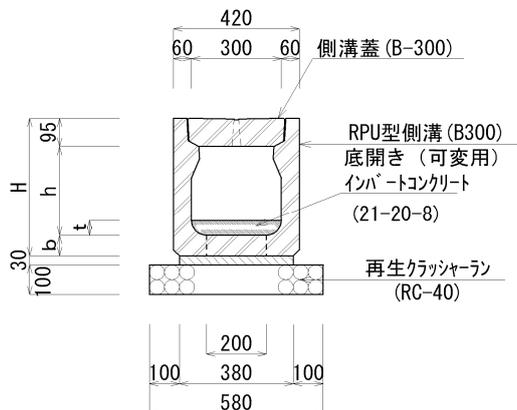
基礎幅 t2= 580  
 敷モルタル幅 t= 380  
 内空幅 b= 300  
 基礎厚 h1= 100  
 敷モルタル厚 h2= 30

RPU型側溝 300×800 L= 13.45 m  
 L= 2000

側溝蓋 車道用 B-300 L= 500  
 ダクタル蓋 N= 1 枚

インハートンクリート 21-20-8 0.156  
 0.088

側溝高 H= 985  
 有効側溝高 H1= 785 =H-200(舗装厚)  
 床掘り幅 W= 1020 =420+300(余裕幅)×2  
 床掘り深 D= 915 =H1+30+100



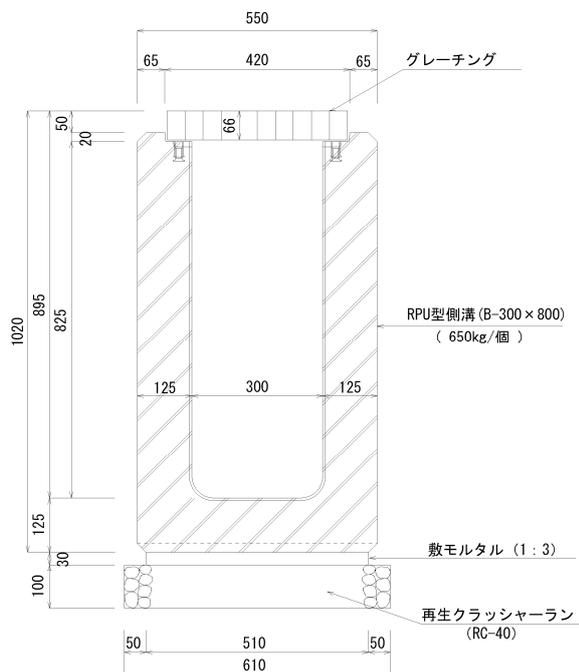
名称	材料	計 算 式	数 量	単位
		1-1-8 号排水工 L= 13.45 m		
基礎材	再生クラッシュラン t = 100 mm	0.580 × 13.45	7.80	m <sup>2</sup>
		0.580 × 0.100 × 13.45	0.78	m <sup>3</sup>
敷モルタル	1:3 t = 30 mm	0.380 × 0.030 × 13.45	0.15	m <sup>3</sup>
側 溝	RPU型側溝 300×800	13.45 ÷ 2.000 = 6.7 個	13.45	m
側溝蓋	車道用 B-300	13.45 ÷ 0.500 = 26.9 - 1.0 = 25.9 枚	25.9	枚
	ダクタル蓋	= 1.0 枚	1.0	枚
インハートンクリート	21-20-8	1/2 × ( 0.156 + 0.088 ) × 0.300 × 10.00	10m当たり 0.37	m <sup>3</sup>
床掘り		1.020 × 0.915 × 13.45	12.55	m <sup>3</sup>
埋戻		12.55 - 5.36	7.19	m <sup>3</sup>
残土		0.42 × 0.785 × 13.45 + 0.78 + 0.15	5.36	m <sup>3</sup>

# 数 量 計 算 書

1-1-9 号排水工(横断溝)

基礎幅 t2= 610  
 敷モルタル幅 t= 510  
 内空幅 b= 300  
 基礎厚 h1= 100  
 敷モルタル厚 h2= 30

RPU型側溝 300×800 L= 21.47 m  
 L= 2000  
 側溝蓋 グレーチング  
 B-300 L= 1000



側溝高 H= 1020  
 有効側溝高 H1= 820 =H-200(舗)  
 床掘り幅 W= 1020 =420+300(余裕幅)×2  
 床掘り深 D= 950 =H1+30+100

名 称	材 料	計 算 式	数 量	単 位
		1-1-9 号排水工(横断溝) L= 21.47 m		
基礎材	再生クラッシャーラン t = 100 mm	$0.610 \times 21.47$	13.10	m <sup>2</sup>
		$0.610 \times 0.100 \times 21.47$	1.31	m <sup>3</sup>
敷モルタル	1:3 t = 30 mm	$0.510 \times 0.030 \times 21.47$	0.33	m <sup>3</sup>
側 溝	RPU型側溝 300×800	$21.47 \div 2.000 = 10.7$ 個	21.47	m
側溝蓋	グレーチング B-300	$21.47 \div 1.000 = 21.5$ 枚	21.5	枚
床掘り		$1.020 \times 0.950 \times 21.47$	20.80	m <sup>3</sup>
埋戻		$20.80 - 11.32$	9.48	m <sup>3</sup>
残土		$0.55 \times 0.820 \times 21.47 + 1.31 + 0.33$	11.32	m <sup>3</sup>

数 量 計 算 書

1-3ライン 排水工

1-3-1            5.50 m  
 1-3-2            9.00 m  
 1-3-3            10.00 m

合計            24.50 m

名 称	材 料	計 算 式			数 量	単 位
		1-3ライン 排水工			ΣL= 24.50 m	
基礎材	再生クラッシャーラン t = 100 mm	1-3-1 3.19	1-3-2 5.22	1-3-3 5.8		
					14.21	m <sup>2</sup>
	再生クラッシャーラン t = 100 mm	1-3-1 0.32	1-3-2 0.52	1-3-3 0.58		
					1.42	m <sup>3</sup>
敷モルタル	1:3 t = 30 mm	1-3-1 0.06	1-3-2 0.1	1-3-3 0.11		
					0.27	m <sup>3</sup>
側 溝	RPU型側溝一般 300×900	1-3-1 5.50		= 5.50	5.50	m
	RPU型側溝可変 300×400	1-3-2 9.00		= 9.00	9.00	m
	RPU型側溝 300×300	1-3-3 10.00		= 10.00	10.00	m
				合計 = 24.50		
側溝蓋	車道用 B-300	1-3-1 11.00	1-3-2 18.00	1-3-3 19.00		
					48.00	枚
	ダクタル	1-3-1 0.00	1-3-2 0.00	1-3-3 1.00		
					1.00	枚
	グレーチング	0.0				
					0.00	枚
インハートコンクリート ※10m当たり	21-20-8	1-3-1 0.26	1-3-2 0.38	1-3-3 0.23		

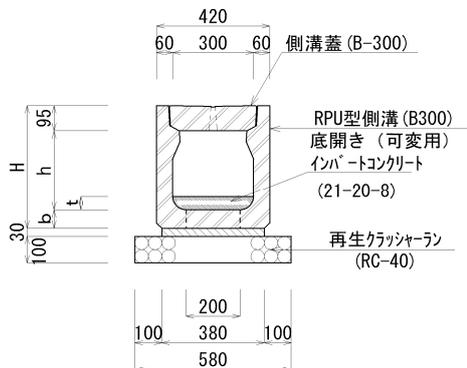
## 数 量 計 算 書

### 1-3-1 号排水工

基礎幅 t2= 580  
 敷モルタル幅 t= 380  
 内空幅 b= 300  
 基礎厚 h1= 100  
 敷モルタル厚 h2= 30

RPU型側溝 300×900 L= 5.50 m  
 L= 2000  
 側溝蓋 車道用 B-300 L= 500  
 ダクタル蓋 N= 0 枚

インハートンクリート 21-20-8 0.100  
 0.072  
 側溝高 H= 1095  
 有効側溝高 H1= 895 =H-200(舗装厚)  
 床掘り幅 W= 1020 =420+300(余裕幅)×2  
 床掘り深 D= 1025 =H1+30+100



名 称	材 料	計 算 式	数 量	単 位
		1-3-1 号排水工 L= 5.50 m		
基礎材	再生クラッシャーラン t = 100 mm	0.580 × 5.50	3.19	m <sup>2</sup>
		0.580 × 0.100 × 5.50	0.32	m <sup>3</sup>
敷モルタル	1:3 t = 30 mm	0.380 × 0.030 × 5.50	0.06	m <sup>3</sup>
側 溝	RPU型側溝 300×900	5.50 ÷ 2.000 = 2.8 個	5.50	m
側溝蓋	車道用 B-300	5.50 ÷ 0.500 = 11.0 - 0.0 = 11.0 枚	11.0	枚
	ダクタル蓋	= 0.0 枚	0.0	枚
インハートンクリート	21-20-8	1/2 × ( 0.100 + 0.072 ) × 0.300 × 10.00	10m当たり 0.26	m <sup>3</sup>
床掘り		1.020 × 1.025 × 5.50	5.75	m <sup>3</sup>
埋戻		5.75 - 2.45	3.30	m <sup>3</sup>
残土		0.42 × 0.895 × 5.50 + 0.32 + 0.06	2.45	m <sup>3</sup>

## 数 量 計 算 書

### 1-3-2 号排水工

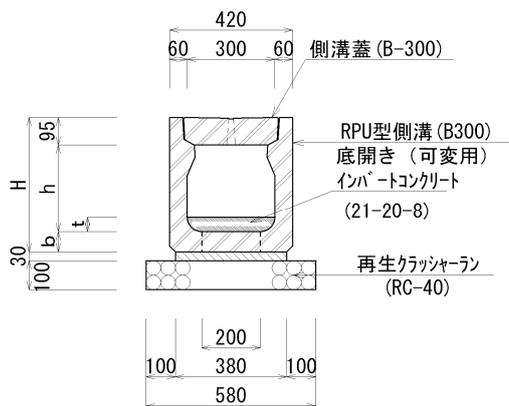
基礎幅  $t_2 = 580$   
 敷モルタル幅  $t = 380$   
 内空幅  $b = 300$   
 基礎厚  $h_1 = 100$   
 敷モルタル厚  $h_2 = 30$

RPU型側溝 300×400  $L = 9.00$  m  
 $L = 2000$

側溝蓋 車道用 B-300  $L = 500$   
 ダクタル蓋  $N = 0$  枚

インポートコンクリート 21-20-8 0.105

側溝高  $H = 570$   
 有効側溝高  $H_1 = 370 = H - 200$  (舗装厚)  
 床掘り幅  $W = 1020 = 420 + 300$  (余裕幅) × 2  
 床掘り深  $D = 500 = H_1 + 30 + 100$



名 称	材 料	計 算 式	数 量	単 位
		1-3-2 号排水工 $L = 9.00$ m		
基礎材	再生クラッシュラン $t = 100$ mm	$0.580 \times 9.00$	5.22	m <sup>2</sup>
		$0.580 \times 0.100 \times 9.00$	0.52	m <sup>3</sup>
敷モルタル	1:3 $t = 30$ mm	$0.380 \times 0.030 \times 9.00$	0.10	m <sup>3</sup>
側 溝	RPU型側溝 300×400	$9.00 \div 2.000 = 4.5$ 個	9.00	m
側溝蓋	B-300	$9.00 \div 0.500 = 18.0 - 0.0 = 18.0$ 枚	18.0	枚
	ダクタル蓋	$= 0$ 枚	0.0	枚
インポートコンクリート	21-20-8	$1/2 \times (0.105 + 0.150) \times 0.300 \times 10.00$	10m当たり 0.38	m <sup>3</sup>
床掘り		$1.020 \times 0.500 \times 9.00$	4.59	m <sup>3</sup>
埋戻		$4.59 - 2.02$	2.57	m <sup>3</sup>
残土		$0.42 \times 0.370 \times 9.00 + 0.52 + 0.1$	2.02	m <sup>3</sup>

# 数 量 計 算 書

## 1-3-3 号排水工

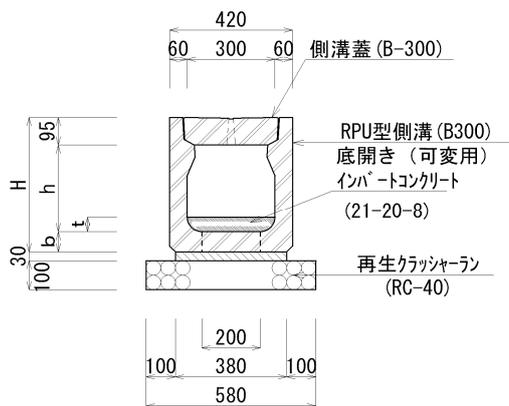
基礎幅  $t_2 = 580$   
 敷モルタル幅  $t = 380$   
 内空幅  $b = 300$   
 基礎厚  $h_1 = 100$   
 敷モルタル厚  $h_2 = 30$

RPU型側溝  $300 \times 300$   $L = 10.00$  m  
 $L = 2000$

側溝蓋 車道用 B-300  $L = 500$   
 ダクタル蓋  $N = 1$  枚

インポートコンクリート 21-20-8  $0.050$   
 $0.100$

側溝高  $H = 465$   
 有効側溝高  $H_1 = 265 = H - 200$  (舗装厚)  
 床掘り幅  $W = 1020 = 420 + 300$  (余裕幅)  $\times 2$   
 床掘り深  $D = 395 = H_1 + 30 + 100$



名 称	材 料	計 算 式	数 量	単 位
		1-3-3 号排水工 $L = 10.00$ m		
基礎材	再生クラッシャーラン $t = 100$ mm	$0.580 \times 10.00$	5.80	$m^2$
		$0.580 \times 0.100 \times 10.00$	0.58	$m^3$
敷モルタル	1:3 $t = 30$ mm	$0.380 \times 0.030 \times 10.00$	0.11	$m^3$
側 溝	RPU型側溝 $300 \times 300$	$10.00 \div 2.000 = 5.0$ 個	10.00	m
側溝蓋	車道用 B-300	$10.00 \div 0.500 = 20.0 - 1.0 = 19.0$ 枚	19.0	枚
	ダクタル蓋	$= 1$ 枚	1.0	枚
インポートコンクリート	21-20-8	$1/2 \times (0.050 + 0.100) \times 0.300 \times 10.00$	10m当たり 0.23	$m^3$
床掘り		$1.020 \times 0.395 \times 10.00$	4.03	$m^3$
埋戻		$4.03 - 1.80$	2.23	$m^3$
残土		$0.42 \times 0.265 \times 10.00 + 0.58 + 0.11$	1.80	$m^3$



## 数 量 計 算 書

### 2-1-1 号排水工

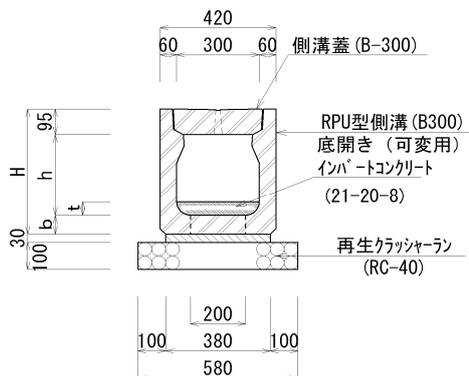
基礎幅 t2= 580  
 敷モルタル幅 t= 380  
 内空幅 b= 300  
 基礎厚 h1= 100  
 敷モルタル厚 h2= 30

RPU型側溝 300×300 L= 10.00 m  
 L= 2000

側溝蓋 車道用 B-300 L= 500  
 ダクトル蓋 N= 2 枚

インパ-トコンクリ-ト 21-20-8 0.100  
 0.050

側溝高 H= 465  
 有効側溝高 H1= 265 =H-200(舗装厚)  
 床掘り幅 W= 1020 =420+300(余裕幅)×2  
 床掘り深 D= 395 =H1+30+100



名 称	材 料	計 算 式	数 量	単 位
		2-1-1 号排水工 L= 10.00 m		
基礎材	再生クラッシャーラン t = 100 mm	0.580 × 10.00	5.80	m <sup>2</sup>
		0.580 × 0.100 × 10.00	0.58	m <sup>3</sup>
敷モルタル	1:3 t = 30 mm	0.380 × 0.030 × 10.00	0.11	m <sup>3</sup>
側 溝	RPU型側溝 300×300	10.00 ÷ 2.000 = 5.0 個	10.00	m
側溝蓋	車道用 B-300	10.00 ÷ 0.500 = 20.0 - 2.0 = 18.0 枚	18.0	枚
	ダクトル蓋	= 2.0 枚	2.0	枚
インパ-トコンクリ-ト	21-20-8	1/2 × ( 0.100 + 0.050 ) × 0.300 × 10.00	10m当たり 0.23	m <sup>3</sup>
床掘り		1.020 × 0.395 × 10.00	4.03	m <sup>3</sup>
埋戻		4.03 - 1.80	2.23	m <sup>3</sup>
残土		0.42 × 0.265 × 10.00 + 0.58 + 0.11	1.80	m <sup>3</sup>

# 数 量 計 算 書

## 2-1-2 号排水工

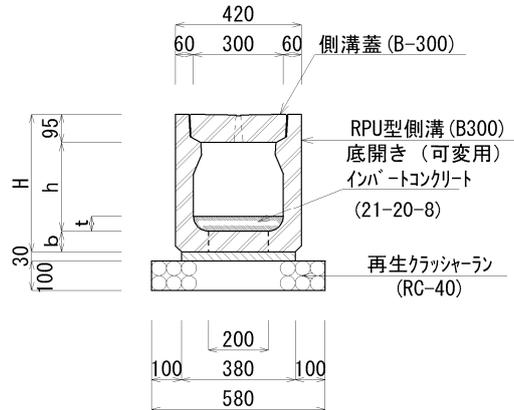
基礎幅 t2= 580  
 敷モルタル幅 t= 380  
 内空幅 b= 300  
 基礎厚 h1= 100  
 敷モルタル厚 h2= 30

RPU型側溝 300×400 L= 8.91 m  
 L= 2000

側溝蓋 車道用 B-300 L= 500  
 ダクタル蓋 N= 0 枚

インバートコンクリート 21-20-8 0.150  
 0.105

側溝高 H= 570  
 有効側溝高 H1= 370 =H-200(舗装厚)  
 床掘り幅 W= 1020 =420+300(余裕幅)×2  
 床掘り深 D= 500 =H1+30+100



名 称	材 料	計 算 式	数 量	単 位
		2-1-2 号排水工 L= 8.91 m		
基礎材	再生クワッシュラン t = 100 mm	0.580 × 8.91	5.17	m <sup>2</sup>
		0.580 × 0.100 × 8.91	0.52	m <sup>3</sup>
敷モルタル	1:3 t = 30 mm	0.380 × 0.030 × 8.91	0.10	m <sup>3</sup>
側 溝	RPU型側溝 300×400	8.91 ÷ 2.000 = 4.5 個	8.91	m
側溝蓋	車道用 B-300	8.91 ÷ 0.500 = 17.8 - 0.0 = 17.8 枚	17.8	枚
	ダクタル蓋	= 0.0 枚	0.0	枚
インバートコンクリート	21-20-8	1/2 × ( 0.150 + 0.105 ) × 0.300 × 10.00	10m当たり 0.38	m <sup>3</sup>
床掘り		1.020 × 0.500 × 8.91	4.54	m <sup>3</sup>
埋戻		4.54 - 2.00	2.54	m <sup>3</sup>
残土		0.42 × 0.370 × 8.91 + 0.52 + 0.1	2.00	m <sup>3</sup>

## 数 量 計 算 書

### 2-1-3 号排水工

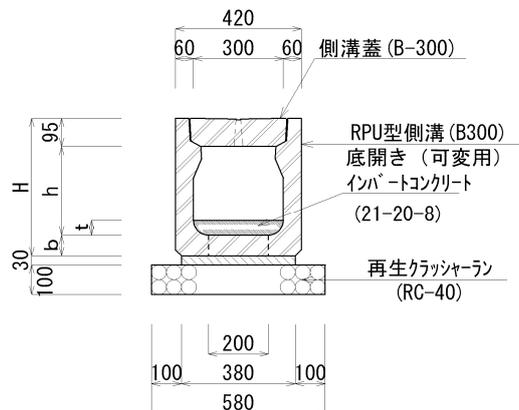
基礎幅 t2= 580  
 敷モルタル幅 t= 380  
 内空幅 b= 300  
 基礎厚 h1= 100  
 敷モルタル厚 h2= 30

RPU型側溝 300×600 L= 20.27 m  
 L= 2000

側溝蓋 車道用 B-300 L= 500  
 ダクタル蓋 N= 1 枚

インハートコンクリート 21-20-8 0.172  
 0.070

側溝高 H= 775  
 有効側溝高 H1= 575 =H-200(舗装厚)  
 床掘り幅 W= 1020 =420+300(余裕幅)×2  
 床掘り深 D= 705 =H1+30+100



名 称	材 料	計 算 式	数 量	単 位
		2-1-3 号排水工 L= 20.27 m		
基礎材	再生クラッシャーラン t = 100 mm	0.580 × 20.27	11.76	m <sup>2</sup>
		0.580 × 0.100 × 20.27	1.18	m <sup>3</sup>
敷モルタル	1:3 t = 30 mm	0.380 × 0.030 × 20.27	0.23	m <sup>3</sup>
側 溝	RPU型側溝 300×600	20.27 ÷ 2.000 = 10.1 個	20.27	m
側溝蓋	車道用 B-300	20.27 ÷ 0.500 = 40.5 - 1.0 = 39.5 枚	39.5	枚
	ダクタル蓋	= 1.0 枚	1.0	枚
インハートコンクリート	21-20-8	1/2 × ( 0.172 + 0.070 ) × 0.300 × 10.00	10m当たり 0.36	m <sup>3</sup>
床掘り		1.020 × 0.705 × 20.27	14.58	m <sup>3</sup>
埋戻		14.58 - 6.31	8.27	m <sup>3</sup>
残土		0.42 × 0.575 × 20.27 + 1.18 + 0.23	6.31	m <sup>3</sup>

数 量 計 算 書

2-1-4 号排水工

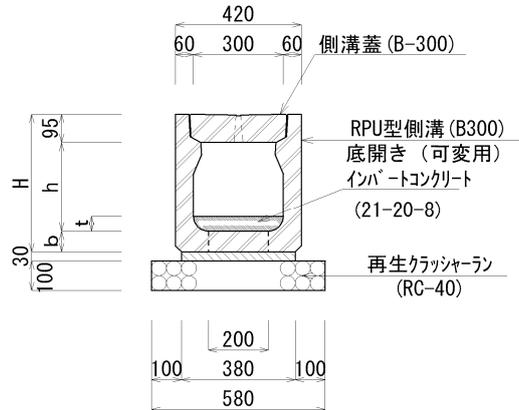
基礎幅 t2= 580  
 敷モルタル幅 t= 380  
 内空幅 b= 300  
 基礎厚 h1= 100  
 敷モルタル厚 h2= 30

RPU型側溝 300×600 L= 12.54 m

側溝蓋 車道用 B-300 L= 2000  
 ダクタル蓋 N= 1 枚

インバートコンクリート 21-20-8 0.000  
 0.000

側溝高 H= 775  
 有効側溝高 H1= 575 =H-200(舗装厚)  
 床掘り幅 W= 1020 =420+300(余裕幅)×2  
 床掘り深 D= 705 =H1+30+100



名 称	材 料	計 算 式	数 量	単 位
		2-1-4 号排水工 L= 12.54 m		
基礎材	再生クラッシャーラン t = 100 mm	0.580 × 12.54	7.27	m <sup>2</sup>
		0.580 × 0.100 × 12.54	0.73	m <sup>3</sup>
敷モルタル	1:3 t = 30 mm	0.380 × 0.030 × 12.54	0.14	m <sup>3</sup>
側 溝	RPU型側溝 300×600	12.54 ÷ 2.000 = 6.3 個	12.54	m
側溝蓋	車道用 B-300	12.54 ÷ 0.500 = 25.1 - 1.0 = 24.1 枚	24.1	枚
	ダクタル蓋	= 1.0 枚	1.0	枚
インバートコンクリート	21-20-8	1/2 × ( 0.000 + 0.000 ) × 0.300 × 10.00	10m当たり 0.00	m <sup>3</sup>
床掘り		1.020 × 0.705 × 12.54	9.02	m <sup>3</sup>
埋戻		9.02 - 3.90	5.12	m <sup>3</sup>
残土		0.42 × 0.575 × 12.54 + 0.73 + 0.14	3.90	m <sup>3</sup>



# 数 量 計 算 書

## 2-2-1 号排水工

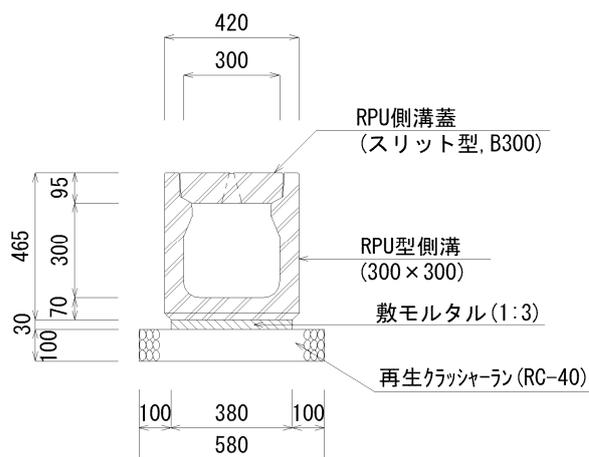
基礎幅 t2= 580  
 敷モルタル幅 t= 380  
 内空幅 b= 300  
 基礎厚 h1= 100  
 敷モルタル厚 h2= 30

RPU型側溝 300×300 L= 10.10 m  
 L= 2000

側溝蓋 車道用 B-300 L= 500  
 ダクタル蓋 N= 0 枚

インポートコンクリート 21-20-8 0.000  
 0.000

側溝高 H= 465  
 有効側溝高 H1= 265 =H-200(舗装厚)  
 床掘り幅 W= 1020 =420+300(余裕幅)×2  
 床掘り深 D= 395 =H1+30+100



名 称	材 料	計 算 式	数 量	単 位
		2-2-1 号排水工 L= 10.10 m		
基礎材	再生クラッシャーラン t = 100 mm	0.580 × 10.10	5.86	m <sup>2</sup>
		0.580 × 0.100 × 10.10	0.59	m <sup>3</sup>
敷モルタル	1:3 t = 30 mm	0.380 × 0.030 × 10.10	0.12	m <sup>3</sup>
側 溝	RPU型側溝 300×300	10.10 ÷ 2.000 = 5.1 個	10.10	m
側溝蓋	車道用 B-300	10.10 ÷ 0.500 = 20.2 - 0.0 = 20.2 枚	20.2	枚
	ダクタル蓋	= 0.0 枚	0.0	枚
インポートコンクリート	21-20-8	1/2 × ( 0.000 + 0.000 ) × 0.300 × 10.10	10m当たり 0.00	m <sup>3</sup>
床掘り		1.020 × 0.395 × 10.10	4.07	m <sup>3</sup>
埋戻		4.07 - 1.83	2.24	m <sup>3</sup>
残土		0.42 × 0.265 × 10.10 + 0.59 + 0.12	1.83	m <sup>3</sup>

# 数 量 計 算 書

## 2-2-2 号排水工

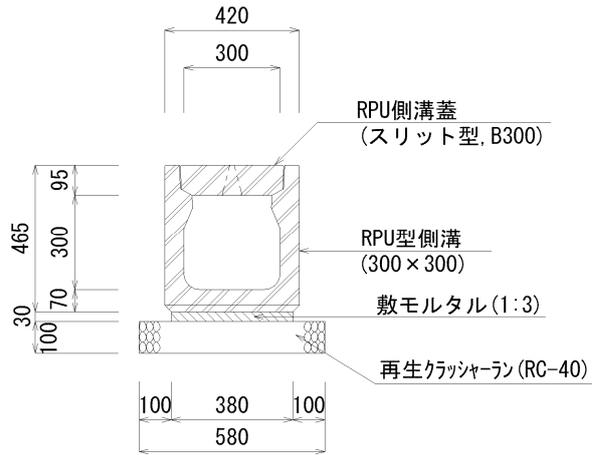
基礎幅 t2= 580  
 敷モルタル幅 t= 380  
 内空幅 b= 300  
 基礎厚 h1= 100  
 敷モルタル厚 h2= 30

RPU型側溝 300×400 L= 20.70 m  
 L= 2000

側溝蓋 車道用 B-300 L= 500  
 ダクタル蓋 N= 1 枚

インポートコンクリート 21-20-8 0.000  
 0.000

側溝高 H= 465  
 有効側溝高 H1= 265 =H-200(舗装厚)  
 床掘り幅 W= 1020 =420+300(余裕幅)×2  
 床掘り深 D= 395 =H1+30+100



名 称	材 料	計 算 式	数 量	単 位
		2-2-2 号排水工 L= 20.70 m		
基礎材	再生クラッシャーラン t = 100 mm	0.580 × 20.70	12.01	m <sup>2</sup>
		0.580 × 0.100 × 20.70	1.20	m <sup>3</sup>
敷モルタル	1:3 t = 30 mm	0.380 × 0.030 × 20.70	0.24	m <sup>3</sup>
側 溝	RPU型側溝 300×400	20.70 ÷ 2.000 = 10.4 個	20.70	m
側溝蓋	車道用 B-300	20.70 ÷ 0.500 = 41.4 - 1.0 = 40.4 枚	40.4	枚
	ダクタル蓋	= 1.0 枚	1.0	枚
インポートコンクリート	21-20-8	1/2 × ( 0.000 + 0.000 ) × 0.300 × 10.00	10m当たり 0.00	m <sup>3</sup>
床掘り		1.020 × 0.395 × 20.70	8.34	m <sup>3</sup>
埋戻		8.34 - 3.74	4.60	m <sup>3</sup>
残土		0.42 × 0.265 × 20.70 + 1.2 + 0.24	3.74	m <sup>3</sup>

# 数 量 計 算 書

## 2-2-3 号排水工

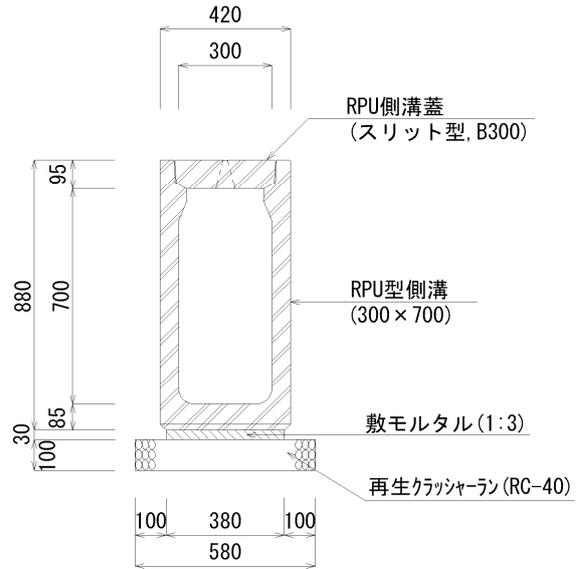
基礎幅 t2= 580  
 敷モルタル幅 t= 380  
 内空幅 b= 300  
 基礎厚 h1= 100  
 敷モルタル厚 h2= 30

RPU型側溝 300×600 L= 21.91 m  
 L= 2000

側溝蓋 車道用 B-300 L= 500  
 ダクタル蓋 N= 1 枚

インバートコンクリート 21-20-8 0.000  
 0.000

側溝高 H= 880  
 有効側溝高 H1= 680 =H-200(舗装厚)  
 床掘り幅 W= 1020 =420+300(余裕幅)×2  
 床掘り深 D= 810 =H1+30+100



名 称	材 料	計 算 式	数 量	単 位
		2-2-3 号排水工 L= 21.91 m		
基礎材	再生クラッシュラン t = 100 mm	0.580 × 21.91	12.71	m <sup>2</sup>
		0.580 × 0.100 × 21.91	1.27	m <sup>3</sup>
敷モルタル	1:3 t = 30 mm	0.380 × 0.030 × 21.91	0.25	m <sup>3</sup>
側 溝	RPU型側溝 300×600	21.91 ÷ 2.000 = 11.0 個	21.91	m
側溝蓋	車道用 B-300	21.91 ÷ 0.500 = 43.8 - 1.0 = 42.8 枚	42.8	枚
	ダクタル蓋	= 1.0 枚	1.0	枚
インバートコンクリート	21-20-8	1/2 × ( 0.000 + 0.000 ) × 0.300 × 10.00	10m当たり 0.00	m <sup>3</sup>
床掘り		1.020 × 0.810 × 21.91	18.10	m <sup>3</sup>
埋戻		18.10 - 7.78	10.32	m <sup>3</sup>
残土		0.42 × 0.680 × 21.91 + 1.27 + 0.25	7.78	m <sup>3</sup>

# 数 量 計 算 書

## 2-2-4 号排水工

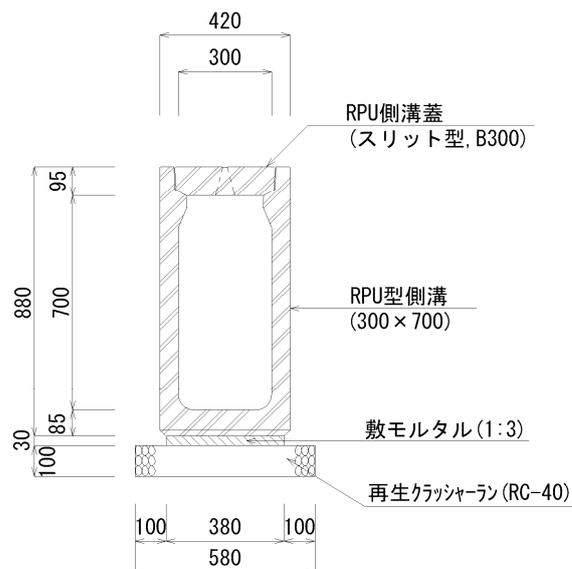
基礎幅 t2= 580  
 敷モルタル幅 t= 380  
 内空幅 b= 300  
 基礎厚 h1= 100  
 敷モルタル厚 h2= 30

RPU型側溝 300×600 L= 11.69 m

側溝蓋 車道用 B-300 L= 2000  
 ダクタル蓋 N= 0 枚

インポートコンクリート 21-20-8 0.000  
 0.000

側溝高 H= 880  
 有効側溝高 H1= 680 =H-200(舗装厚)  
 床掘り幅 W= 1020 =420+300(余裕幅)×2  
 床掘り深 D= 810 =H1+30+100

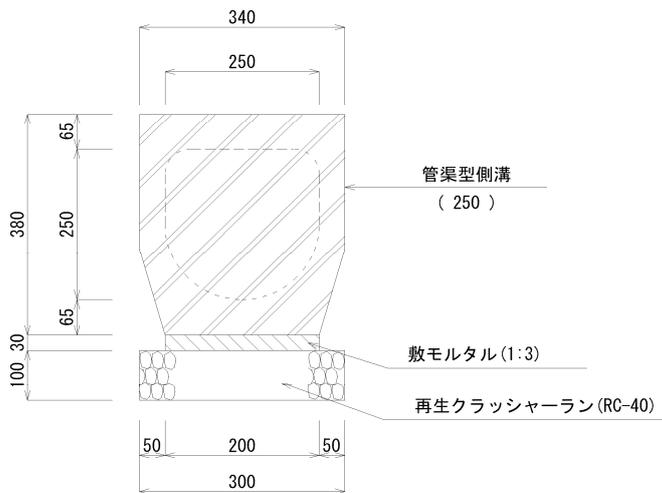


名 称	材 料	計 算 式	数 量	単 位
		2-2-4 号排水工 L= 11.69 m		
基礎材	再生クラッシュラン t = 100 mm	0.580 × 11.69	6.78	m <sup>2</sup>
		0.580 × 0.100 × 11.69	0.68	m <sup>3</sup>
敷モルタル	1:3 t = 30 mm	0.380 × 0.030 × 11.69	0.13	m <sup>3</sup>
側 溝	RPU型側溝 300×600	11.69 ÷ 2.000 = 5.9 個	11.69	m
側溝蓋	車道用 B-300	11.69 ÷ 0.500 = 23.4 - 0.0 = 23.4 枚	23.4	枚
	ダクタル蓋	= 0.0 枚	0.0	枚
インポートコンクリート	21-20-8	1/2 × ( 0.000 + 0.000 ) × 0.300 × 10.00	10m当たり 0.00	m <sup>3</sup>
床掘り		1.020 × 0.810 × 11.69	9.66	m <sup>3</sup>
埋戻		9.66 - 4.15	5.51	m <sup>3</sup>
残土		0.42 × 0.680 × 11.69 + 0.68 + 0.13	4.15	m <sup>3</sup>

# 数 量 計 算 書

管渠型側溝 D250

基礎幅 t2= 300  
 敷モルタル幅 t= 200  
 基礎厚 h1= 100  
 敷モルタル厚 h2= 30  
 管渠型側溝 D250 L= 2000



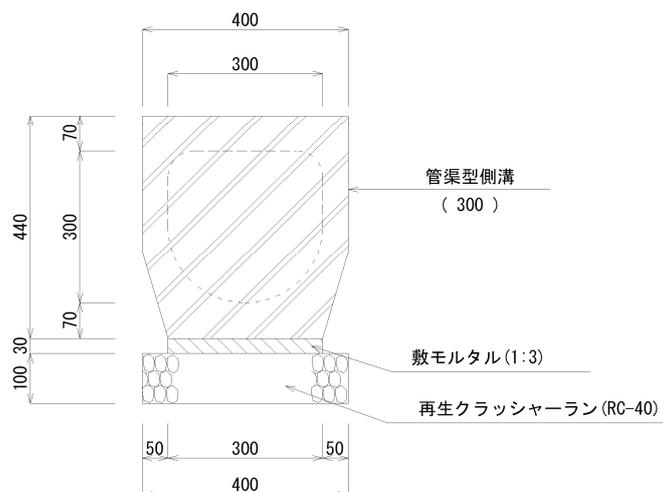
側溝断面積A= H= 0.12 m<sup>2</sup>  
 床掘り幅 W= 940 = 340+300(余裕幅)×2  
 床掘り深 D= 510 = 380+30+100

名 称	材 料	計 算 式	数 量	単 位
		管渠型側溝 D250 10 m 当り		
基礎材	再生クワッシャーラン t = 100 mm	0.300 × 10.00	3.00	m <sup>2</sup>
		0.300 × 0.100 × 10.00	0.30	m <sup>3</sup>
敷モルタル	1:3 t = 30 mm	0.200 × 0.030 × 10.00	0.06	m <sup>3</sup>
側 溝	管渠型側溝 D250	10.00 ÷ 2.000 = 5.0 個	10.00	m
床掘り		0.940 × 0.510 × 10.00	4.79	m <sup>3</sup>
埋戻		4.79 - 1.56	3.23	m <sup>3</sup>
残土		0.12 × 10.00 + 0.3 + 0.06	1.56	m <sup>3</sup>

# 数 量 計 算 書

管渠型側溝 D300

基礎幅 t2= 400  
 敷モルタル幅 t= 300  
 基礎厚 h1= 100  
 敷モルタル厚 h2= 30  
 管渠型側溝 D300 L= 2000



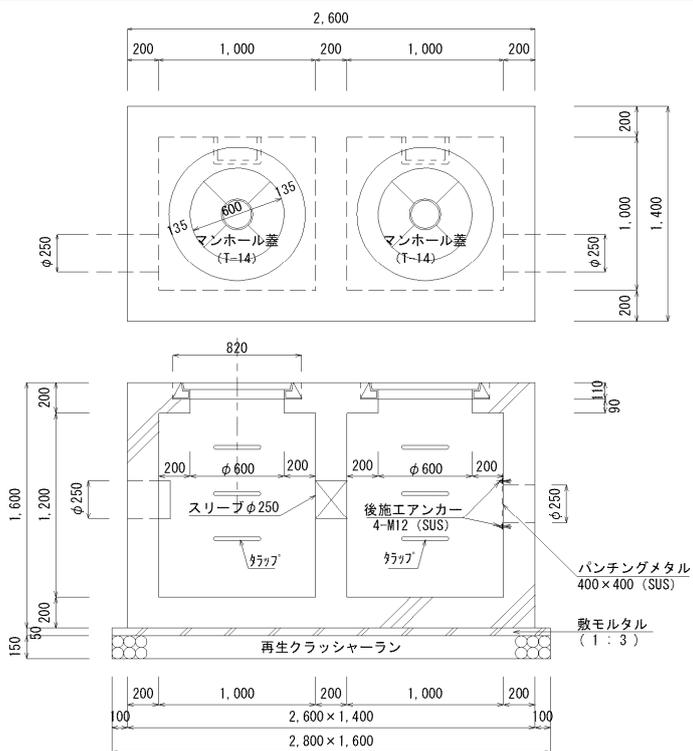
側溝断面積A= H= 0.17 m<sup>2</sup>  
 床掘り幅 W= 1000 = 400+300(余裕幅)×2  
 床掘り深 D= 570 = 440+30+100

名 称	材 料	計 算 式	数 量	単 位
		管渠型側溝 D300 10 m 当り		
基礎材	再生クラッシャーラン t = 100 mm	0.400 × 10.00	4.00	m <sup>2</sup>
		0.400 × 0.100 × 10.00	0.40	m <sup>3</sup>
敷モルタル	1:3 t = 30 mm	0.300 × 0.030 × 10.00	0.09	m <sup>3</sup>
側 溝	管渠型側溝 D300	10.00 ÷ 2.000 = 5.0 個	10.00	m
床掘り		1.000 × 0.570 × 10.00	5.70	m <sup>3</sup>
埋戻		5.70 - 2.19	3.51	m <sup>3</sup>
残土		0.17 × 10.00 + 0.4 + 0.09	2.19	m <sup>3</sup>

## 数 量 計 算 書

### 沈砂槽

基礎幅	B1=	1.60
基礎長	L1=	2.80
基礎厚	h1=	0.15
壁幅	B2=	1.40
壁長	L2=	2.60
壁高	H=	1.60
壁内幅	B3=	1.00
壁内長	L3=	1.00
壁内高	h1=	1.20
壁厚	b1=	0.20
頂版厚	b2=	0.20
	b3=	0.11
	b4=	0.09
敷モルタル幅	B4=	1.60
敷モルタル長	L4=	2.80
敷モルタル厚	t1=	0.05
マンホール蓋	T-14	φ 0.60
	600	φ 0.82
スリーブ	VU管	φ 0.25
	φ 250	
足掛金物	現場打ち用	6.0
	W=300	
鉄筋	D13	646.6 kg

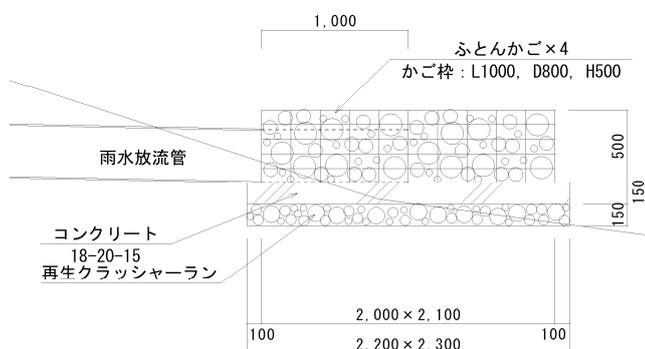
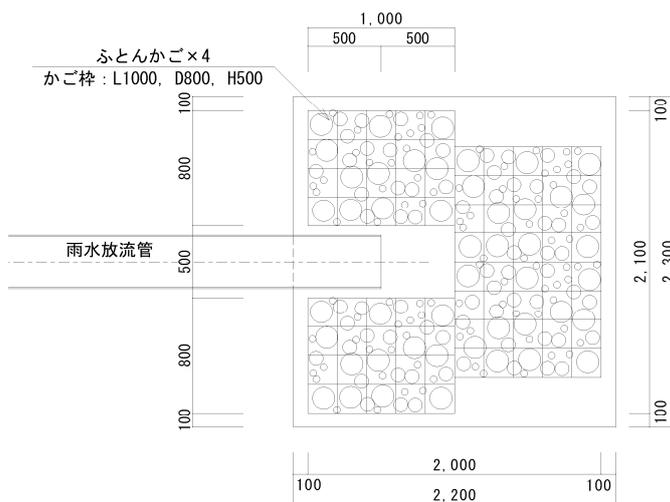


名 称	材 料	計 算 式	数 量	単 位
沈砂槽 1 式 当 り				
基礎材	再生クラッシャーラン t = 150 mm	1.60 × 2.80	4.48	m <sup>2</sup>
		1.60 × 2.80 × 0.15	0.67	m <sup>3</sup>
捨てコンクリート	18-8-20 t = 50 mm	1.60 × 2.80 × 0.05	0.22	m <sup>3</sup>
コンクリート	21-20-15	$1.40 \times 2.60 \times 1.60 - 1.00 \times 1.00 \times 1.20 \times 2 - \pi/4 \times 0.60^2 \times 2 \times 0.09 \times 2 - \pi/4 \times 0.82^2 \times 2 \times 0.11 \times 2 - \pi/4 \times 0.25^2 \times 2 \times 0.20 \times 3$	3.23	m <sup>3</sup>
型 枠	小型構造物	$(1.40 + 2.60) \times 1.60 \times 2 + 1.00 \times 1.20 \times 4 \times 2 + (1.00 \times 1.00 - \pi/4 \times 0.60^2) \times 2 - \pi/4 \times 0.25^2 \times 2 \times 3$	23.54	m <sup>2</sup>
鉄 筋	SD295 D13	646.6	647	kg
支保工	40KN/m <sup>2</sup> 以下	1.00 × 1.00 × 1.20 × 2	2.40	空 m <sup>3</sup>
スリーブ	VU管 φ 250	L= 0.2 m	3.00	箇所
足掛金物	現場打ち用 W=300		6.00	箇所
マンホール蓋	T-14 φ 600mm		2.00	組
土工	余幅 床掘	$0.5 + (1.8 \times 0.3) / 2 = 0.77$ $W(0.77+2.6+0.77) \times D(1.4+0.77) \times H1.8$	16.17	m <sup>3</sup>
	埋戻し	$16.17 - (2.6 \times 1.4 \times 1.6) - (2.8 \times 1.6 \times 0.2)$	9.45	m <sup>3</sup>
	残土	$16.17 - 9.45$	6.72	m <sup>3</sup>
パンチングメタル	400×400	1	1.00	箇所

# 数 量 計 算 書

## 放流部水たたき工

基礎幅	B1=	2.20
基礎長	L1=	2.30
基礎厚	h1=	0.15
たたき幅	B2=	2.20
たたき長	L2=	2.30
たたき厚	h2=	0.15
ふとんかご	N=	4.00
	L1000, D800, H500	1.00
		0.80
		0.50



名 称	材 料	計 算 式	数 量	単 位
		放流部水たたき工 1 式 当 り		
基礎材	再生クラッシャーラン t = 150 mm	2.20 × 2.30	5.06	m <sup>2</sup>
		2.20 × 2.30 × 0.15	0.76	m <sup>3</sup>
コンクリート	無筋構造物 18-20-15	2.20 × 2.30 × 0.15	0.76	m <sup>3</sup>
ふとんかご	L1000, D800, H500	4	4.00	本
栗石		1.00 × 0.80 × 0.50 × 4.00	1.60	m <sup>3</sup>

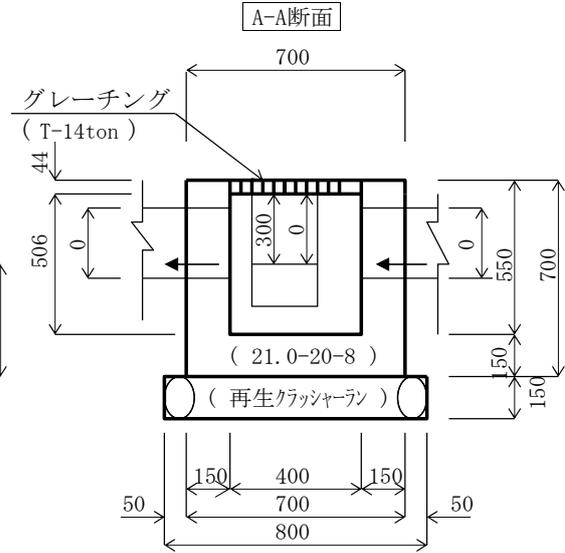
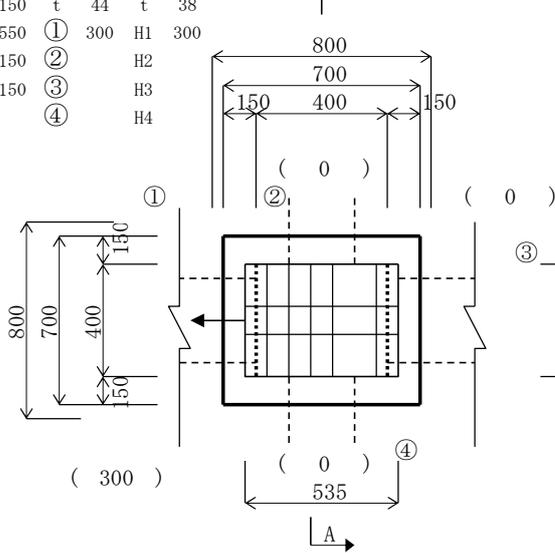
# 数 量 計 算 書

( 1 号集水桧 )

( 1 ヶ所 当 たり )

B1 400 a 535 a 506 V 30.3  
 L1 400 b 535 b 515 T 14  
 b1 150 t 44 t 38  
 H 550 ① 300 H1 300  
 h1 150 ② H2  
 h2 150 ③ H3  
 ④ H4

鋼製グレーチング T-14ton グレーチング寸法  
 重量 30.3 kg 幅 長さ 厚さ  
 ボルト固定式 506 × 515 × 38



- ① A = 0.30 × 0.30  
= 0.090
- ② A =  
=
- ③ A =  
=
- ④ A =  
=

名 称	材 料	計 算 式	数 量	単 位
		1 号集水桧 1 ヶ所 当 たり		
躯体コンクリート	21.0-20-8	$0.70 \times 0.70 \times 0.700 - \{ 0.40 \times 0.40 \times 0.506 + 0.535 \times 0.535 \times 0.044 + ( 0.090 + 0.000 + 0.000 + 0.000 ) \times 0.15 \}$	0.24	m <sup>3</sup>
型 枠	小型-I	$\{ ( 0.70 + 0.70 ) \times 0.700 + ( 0.40 + 0.40 ) \times 0.506 \} \times 2 - ( 0.090 + 0.000 + 0.000 + 0.000 ) \times 2 + \{ ( 0.30 + 0.00 + 0.00 + 0.00 ) + ( 0.30 + 0.00 + 0.00 + 0.00 ) \} \times 2 \times 0.15$	2.77	m <sup>2</sup>
基 礎 材	t= 150 再生クラッシャーラン	0.80 × 0.80	0.64	m <sup>2</sup>
	t= 150 再生クラッシャーラン	0.80 × 0.80 × 0.15	0.10	m <sup>3</sup>
グレーチング	T-14ton 鋼製グレーチング	ボルト固定式 506 × 515 × 38 ( 30.3 kg )	1.00	枚
床掘り		(桧外径+余幅×2) × (桧外径+余幅×2) × (桧高+基礎材厚-舗装厚) $( 0.70 + 0.50 \times 2 ) \times ( 0.70 + 0.50 \times 2 ) \times ( 0.70 + 0.15 - 0.20 )$	1.88	m <sup>3</sup>
埋戻し		床掘り-残土 1.88-0.35	1.53	m <sup>3</sup>
残土		桧外径 × 桧外径 × (桧高-舗装厚) + 基礎材 $0.70 \times 0.70 \times ( 0.70 - 0.20 ) + 0.10$	0.35	m <sup>3</sup>

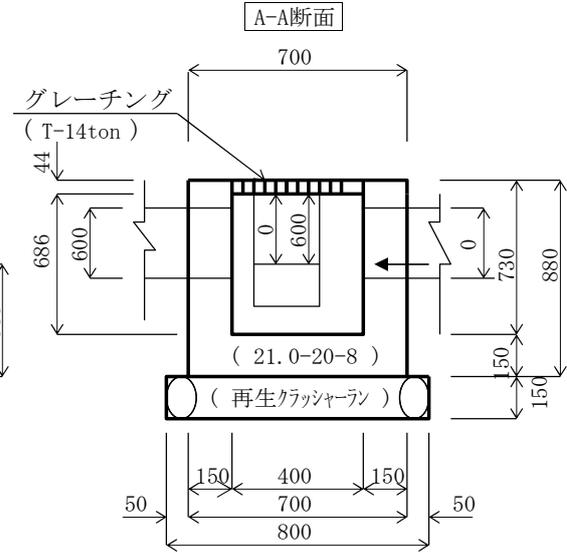
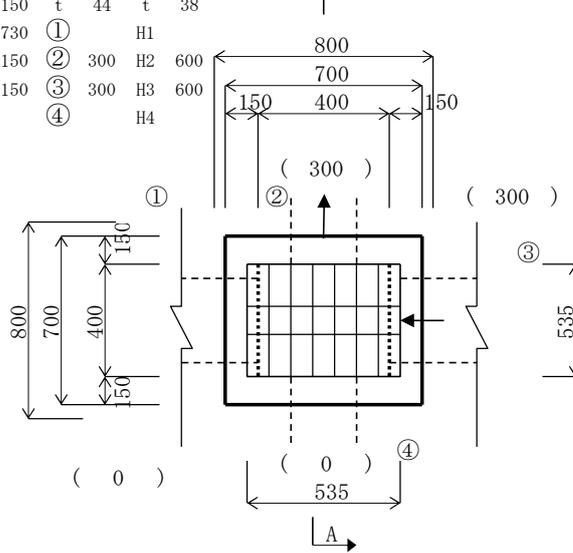
# 数量計算書

( 2号集水桧 )

( 1ヶ所 当たり )

B1 400 a 535 a 506 V 30.3  
 L1 400 b 535 b 515 T 14  
 b1 150 t 44 t 38  
 H 730 ① H1  
 h1 150 ② 300 H2 600  
 h2 150 ③ 300 H3 600  
 ④ H4

鋼製グレーチング T-14ton グレーチング寸法  
 重量 30.3 kg 幅 長さ 厚さ  
 ボルト固定式 506 × 515 × 38



- ① A =  
=
- ② A = 0.30 × 0.60  
= 0.180
- ③ A = 0.30 × 0.60  
= 0.180
- ④ A =  
=

名称	材料	計算式	数量	単位
		2号集水桧 1ヶ所 当たり		
躯体コンクリート	21.0-20-8	$0.70 \times 0.70 \times 0.880 - \{ 0.40 \times 0.40 \times 0.686 + 0.535 \times 0.535 \times 0.044 + (0.000 + 0.180 + 0.180 + 0.000) \times 0.15 \}$	0.25	m <sup>3</sup>
型 枠	小型-I	$\{ (0.70 + 0.70) \times 0.880 + (0.40 + 0.40) \times 0.686 \} \times 2 - (0.000 + 0.180 + 0.180 + 0.000) \times 2 + \{ (0.00 + 0.30 + 0.30 + 0.00) + (0.00 + 0.60 + 0.60 + 0.00) \} \times 2 \times 0.15$	3.38	m <sup>2</sup>
基 礎 材	t= 150 再生クラッシャーラン	0.80 × 0.80	0.64	m <sup>2</sup>
	t= 150 再生クラッシャーラン	0.80 × 0.80 × 0.15	0.10	m <sup>3</sup>
グレーチング	T-14ton 鋼製グレーチング	ボルト固定式 506 × 515 × 38 ( 30.3 kg )	1.00	枚
床掘り		(桧外径+余幅×2) × (桧外径+余幅×2) × (桧高+基礎材厚-舗装厚) (0.70+0.50×2) × (0.70+0.50×2) × (0.88+0.15-0.20)	2.40	m <sup>3</sup>
埋戻し		床掘り-残土 2.40-0.43	1.97	m <sup>3</sup>
残土		桧外径×桧外径×(桧高-舗装厚)+基礎材 0.70×0.70×(0.88-0.20)+0.10	0.43	m <sup>3</sup>

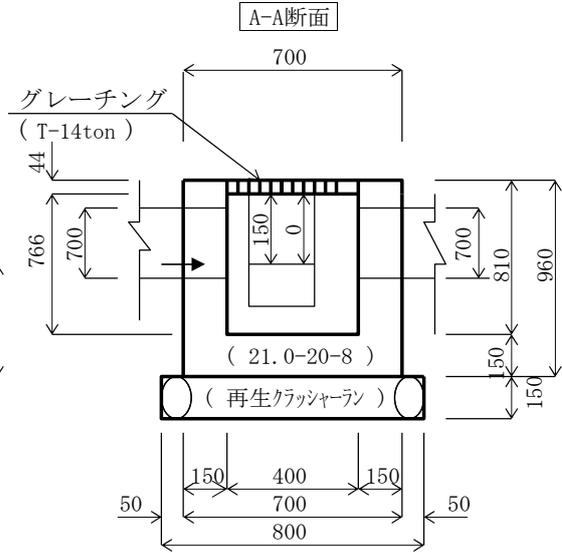
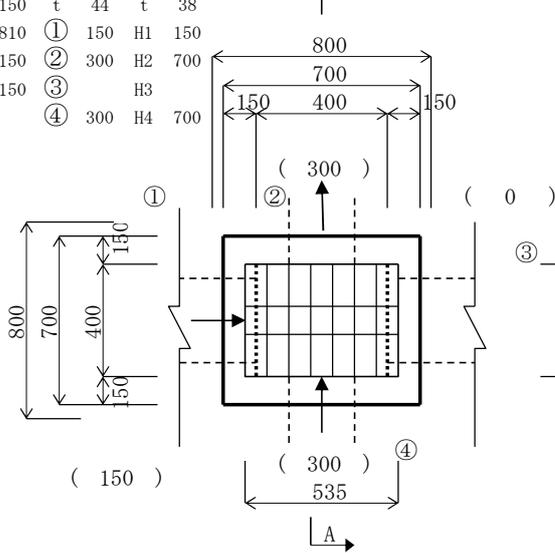
# 数量計算書

( 3-1 号集水桧 )

( 1 ヶ所 当たり )

B1 400 a 535 a 506 V 30.3  
 L1 400 b 535 b 515 T 14  
 b1 150 t 44 t 38  
 H 810 ① 150 H1 150  
 h1 150 ② 300 H2 700  
 h2 150 ③ H3  
 ④ 300 H4 700

鋼製グレーチング T-14ton グレーチング寸法  
 重量 30.3 kg 幅 長さ 厚さ  
 ボルト固定式 506 × 515 × 38



- ①  $A = 1/4 \times \pi \times 0.15^2 = 0.018$
- ②  $A = 0.30 \times 0.70 = 0.210$
- ③  $A =$   
 $=$
- ④  $A = 0.30 \times 0.70 = 0.210$

名 称	材 料	計 算 式	数 量	単 位
		3-1 号集水桧 1 ヶ所 当たり		
躯体コンクリート	21.0-20-8	$0.70 \times 0.70 \times 0.960 - \{ 0.40 \times 0.40 \times 0.766 + 0.535 \times 0.535 \times 0.044 + ( 0.018 + 0.210 + 0.000 + 0.210 ) \times 0.15 \}$	0.27	$m^3$
型 枠	小型-I	$\{ ( 0.70 + 0.70 ) \times 0.960 + ( 0.40 + 0.40 ) \times 0.766 \} \times 2 - ( 0.018 + 0.210 + 0.000 + 0.210 ) \times 2 + \{ ( 0.15 + 0.30 + 0.00 + 0.30 ) + ( 0.15 + 0.70 + 0.00 + 0.70 ) \} \times 2 \times 0.15$	3.73	$m^2$
基 礎 材	t= 150 再生クラッシャーラン	$0.80 \times 0.80$	0.64	$m^2$
	t= 150 再生クラッシャーラン	$0.80 \times 0.80 \times 0.15$	0.10	$m^3$
グレーチング	T-14ton 鋼製グレーチング	ボルト固定式 $506 \times 515 \times 38$ ( 30.3 kg )	1.00	枚
床掘り		$( 桧外径 + 余幅 \times 2 ) \times ( 桧外径 + 余幅 \times 2 ) \times ( 桧高 + 基礎材厚 - 舗装厚 )$ $( 0.70 + 0.50 \times 2 ) \times ( 0.70 + 0.50 \times 2 ) \times ( 0.96 + 0.15 - 0.20 )$	2.63	$m^3$
埋戻し		床掘り - 残土 $2.63 - 0.47$	2.16	$m^3$
残土		桧外径 × 桧外径 × ( 桧高 - 舗装厚 ) + 基礎材 $0.70 \times 0.70 \times ( 0.96 - 0.20 ) + 0.10$	0.47	$m^3$

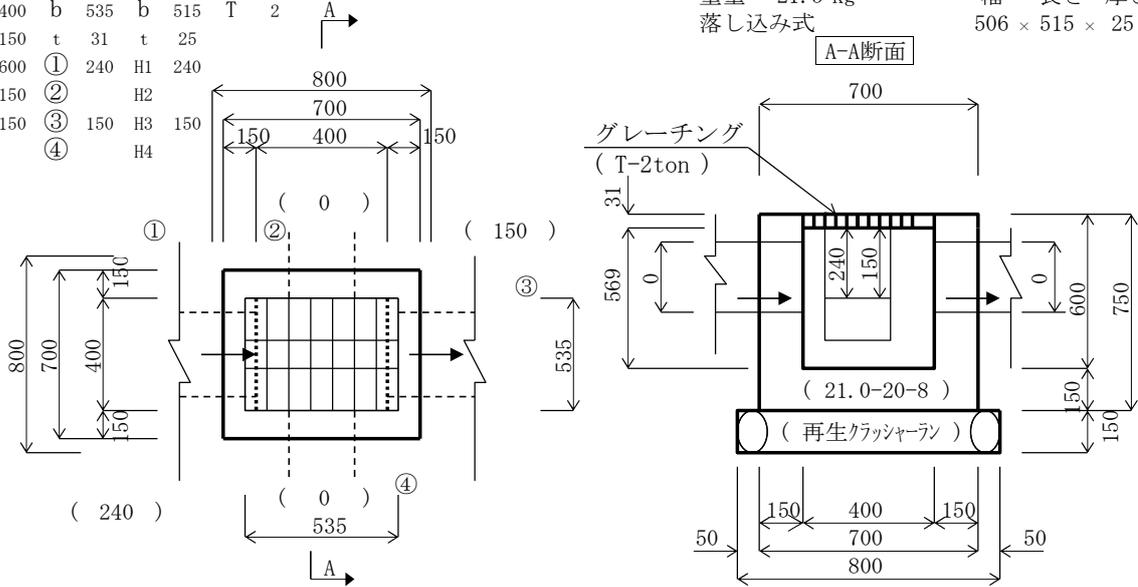
# 数 量 計 算 書

( 3-2 号集水桧 )

( 1 ヶ所 当 たり )

B1 400 a 535 a 506 V 30.3  
 L1 400 b 535 b 515 T 2  
 b1 150 t 31 t 25  
 H 600 ① 240 H1 240  
 h1 150 ② H2  
 h2 150 ③ 150 H3 150  
 ④ H4

鋼製グレーチング T-2ton グレーチング寸法  
 重量 21.5 kg 幅 長さ 厚さ  
 落とし込み式 506 × 515 × 25



- ①  $A = 0.24 \times 0.24 = 0.058$
- ②  $A =$
- ③  $A = 1/4 \times \pi \times 0.15^2 = 0.018$
- ④  $A =$

名 称	材 料	計 算 式	数 量	単 位
		3-2 号集水桧 1ヶ所 当 たり		
躯体コンクリート	21.0-20-8	$0.70 \times 0.70 \times 0.750 - \{ 0.40 \times 0.40 \times 0.569 + 0.535 \times 0.535 \times 0.031 + ( 0.058 + 0.000 + 0.018 + 0.000 ) \times 0.15 \}$	0.26	$m^3$
型 枠	小型-I	$\{ ( 0.70 + 0.70 ) \times 0.750 + ( 0.40 + 0.40 ) \times 0.569 \} \times 2 - ( 0.058 + 0.000 + 0.018 + 0.000 ) \times 2 + \{ ( 0.24 + 0.00 + 0.15 + 0.00 ) + ( 0.24 + 0.00 + 0.15 + 0.00 ) \} \times 2 \times 0.15$	3.09	$m^2$
基 礎 材	t= 150 再生クラッシャーラン	$0.80 \times 0.80$	0.64	$m^2$
	t= 150 再生クラッシャーラン	$0.80 \times 0.80 \times 0.15$	0.10	$m^3$
グレーチング	T-2ton 鋼製グレーチング	落とし込み式 $506 \times 515 \times 25$ ( 30.3 kg )	1.00	枚
床掘り		(桧外径+余幅×2)×(桧外径+余幅×2)×(桧高+基礎材厚-舗装厚) $( 0.70 + 0.50 \times 2 ) \times ( 0.70 + 0.50 \times 2 ) \times ( 0.75 + 0.15 - 0.20 )$	2.02	$m^3$
埋戻し		床掘り-残土 $2.02 - 0.37$	1.65	$m^3$
残土		桧外径×桧外径×(桧高-舗装厚)+基礎材 $0.70 \times 0.70 \times ( 0.75 - 0.20 ) + 0.10$	0.37	$m^3$

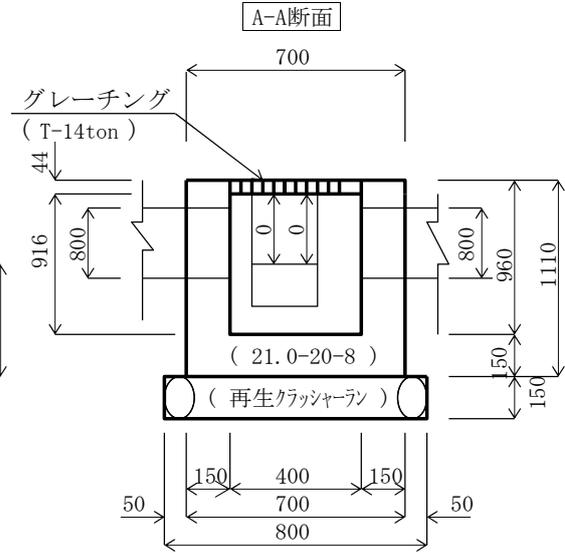
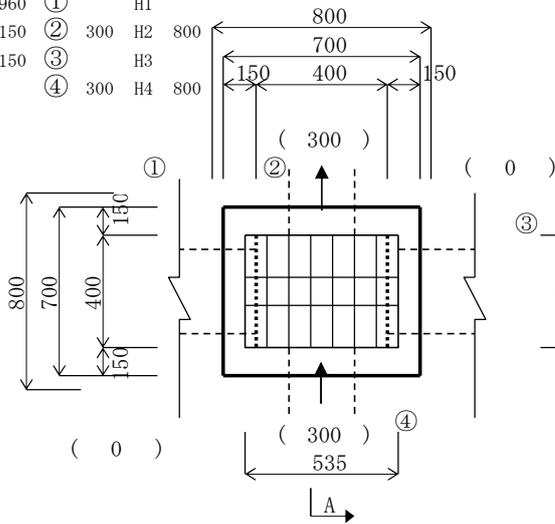
# 数 量 計 算 書

( 4 号集水桧 )

( 1 ヶ所 当 たり )

B1 400 a 535 a 506 V 30.3  
 L1 400 b 535 b 515 T 14  
 b1 150 t 44 t 38  
 H 960 ① H1  
 h1 150 ② 300 H2 800  
 h2 150 ③ H3  
 ④ 300 H4 800

鋼製グレーチング T-14ton グレーチング寸法  
 重量 30.3 kg 幅 長さ 厚さ  
 ボルト固定式 506 × 515 × 38



- ① A =  
=
- ② A = 0.30 × 0.80  
= 0.240
- ③ A =  
=
- ④ A = 0.30 × 0.80  
= 0.240

名 称	材 料	計 算 式	数 量	単 位
4 号集水桧		1 ヶ所 当 たり		
躯体コンクリート	21.0-20-8	$0.70 \times 0.70 \times 1.110 - \{ 0.40 \times 0.40 \times 0.916 + 0.535 \times 0.535 \times 0.044 + ( 0.000 + 0.240 + 0.000 + 0.240 ) \times 0.15 \}$	0.31	m <sup>3</sup>
型 枠	小型-I	$\{ ( 0.70 + 0.70 ) \times 1.110 + ( 0.40 + 0.40 ) \times 0.916 \} \times 2 - ( 0.000 + 0.240 + 0.000 + 0.240 ) \times 2 + \{ ( 0.00 + 0.30 + 0.00 + 0.30 ) + ( 0.00 + 0.80 + 0.00 + 0.80 ) \} \times 2 \times 0.15$	4.27	m <sup>2</sup>
基 礎 材	t= 150 再生クラッシャーラン	0.80 × 0.80	0.64	m <sup>2</sup>
	t= 150 再生クラッシャーラン	0.80 × 0.80 × 0.15	0.10	m <sup>3</sup>
グレーチング	T-14ton 鋼製グレーチング	ボルト固定式 506 × 515 × 38 ( 30.3 kg )	1.00	枚
床掘り		(桧外径+余幅×2) × (桧外径+余幅×2) × (桧高+基礎材厚-舗装厚) $( 0.70 + 0.50 \times 2 ) \times ( 0.70 + 0.50 \times 2 ) \times ( 1.11 + 0.15 - 0.20 )$	3.06	m <sup>3</sup>
埋戻し		床掘り-残土 3.06 - 0.55	2.51	m <sup>3</sup>
残土		桧外径 × 桧外径 × (桧高-舗装厚) + 基礎材 $0.70 \times 0.70 \times ( 1.11 - 0.20 ) + 0.10$	0.55	m <sup>3</sup>

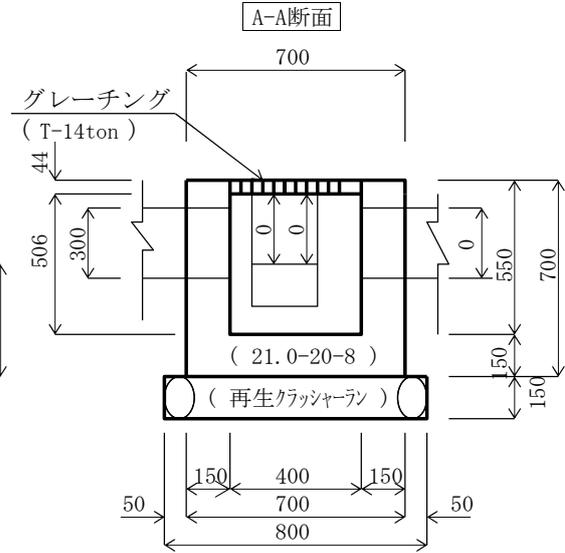
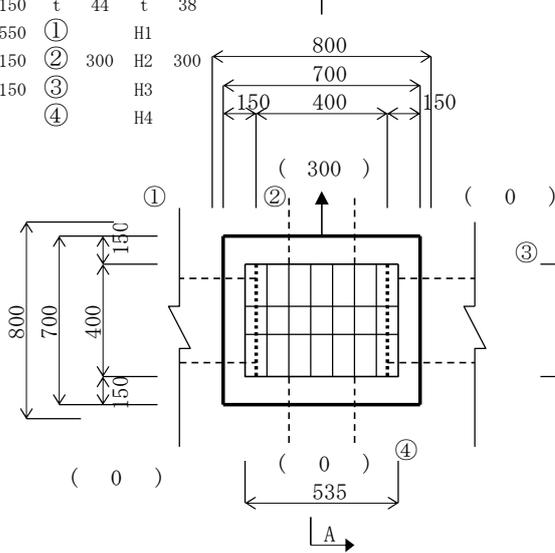
# 数 量 計 算 書

( 5 号集水桧 )

( 1 ヶ所 当 たり )

B1 400 a 535 a 506 V 30.3  
 L1 400 b 535 b 515 T 14  
 b1 150 t 44 t 38  
 H 550 ① H1  
 h1 150 ② 300 H2 300  
 h2 150 ③ H3  
 ④ H4

鋼製グレーチング T-14ton グレーチング寸法  
 重量 30.3 kg 幅 長さ 厚さ  
 ボルト固定式 506 × 515 × 38



- ① A =  
=
- ② A = 0.30 × 0.30  
= 0.090
- ③ A =  
=
- ④ A =  
=

名 称	材 料	計 算 式	数 量	単 位
		5 号集水桧 1 ヶ所 当 たり		
躯体コンクリート	21.0-20-8	$0.70 \times 0.70 \times 0.700 - \{ 0.40 \times 0.40 \times 0.506 + 0.535 \times 0.535 \times 0.044 + ( 0.000 + 0.090 + 0.000 + 0.000 ) \times 0.15 \}$	0.24	m <sup>3</sup>
型 枠	小型-I	$\{ ( 0.70 + 0.70 ) \times 0.700 + ( 0.40 + 0.40 ) \times 0.506 \} \times 2 - ( 0.000 + 0.090 + 0.000 + 0.000 ) \times 2 + \{ ( 0.00 + 0.30 + 0.00 + 0.00 ) + ( 0.00 + 0.30 + 0.00 + 0.00 ) \} \times 2 \times 0.15$	2.77	m <sup>2</sup>
基 礎 材	t= 150 再生クラッシャーラン	0.80 × 0.80	0.64	m <sup>2</sup>
	t= 150 再生クラッシャーラン	0.80 × 0.80 × 0.15	0.10	m <sup>3</sup>
グレーチング	T-14ton 鋼製グレーチング	ボルト固定式 506 × 515 × 38 ( 30.3 kg )	1.00	枚
床掘り		(桧外径+余幅×2) × (桧外径+余幅×2) × (桧高+基礎材厚-舗装厚) (0.70+0.50×2) × (0.70+0.50×2) × (0.70+0.15-0.20)	1.88	m <sup>3</sup>
埋戻し		床掘り-残土 1.88-0.35	1.53	m <sup>3</sup>
残土		桧外径 × 桧外径 × (桧高-舗装厚) + 基礎材 0.70 × 0.70 × (0.70-0.20) + 0.10	0.35	m <sup>3</sup>

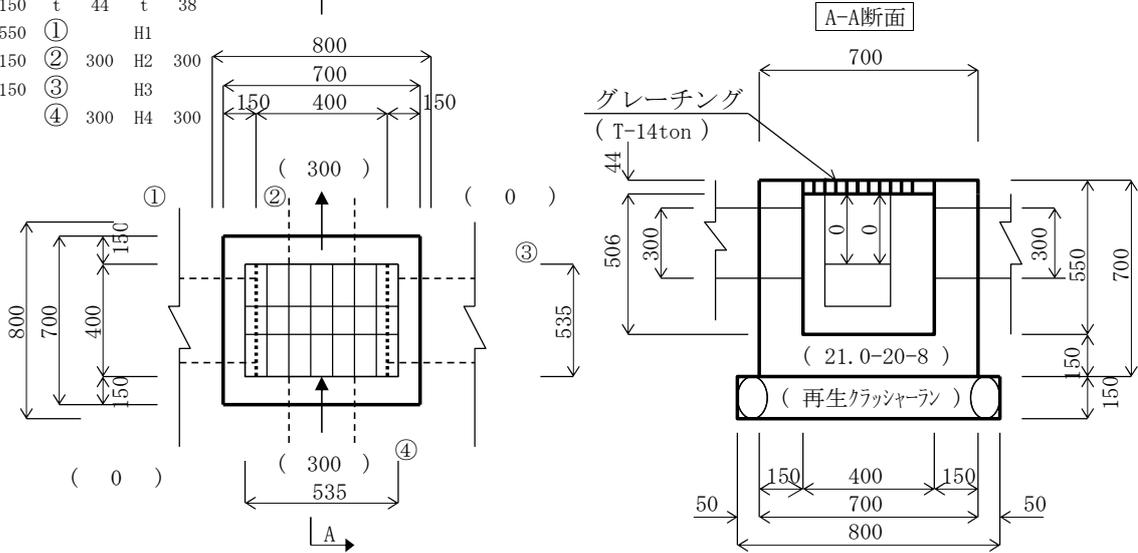
# 数 量 計 算 書

( 6 号集水桧 )

( 1 ヶ所 当 たり )

B1 400 a 535 a 506 V 30.3  
 L1 400 b 535 b 515 T 14  
 b1 150 t 44 t 38  
 H 550 ① H1  
 h1 150 ② 300 H2 300  
 h2 150 ③ H3  
 ④ 300 H4 300

鋼製グレーチング T-14ton グレーチング寸法  
 重量 30.3 kg 幅 長さ 厚さ  
 ボルト固定式 506 × 515 × 38



- ① A =  
=
- ② A = 0.30 × 0.30  
= 0.090
- ③ A =  
=
- ④ A = 0.30 × 0.30  
= 0.090

名 称	材 料	計 算 式	数 量	単 位
6 号集水桧		1 ヶ所 当 たり		
躯体コンクリート	21.0-20-8	$0.70 \times 0.70 \times 0.700 - \{ 0.40 \times 0.40 \times 0.506 + 0.535 \times 0.535 \times 0.044 + ( 0.000 + 0.090 + 0.000 + 0.090 ) \times 0.15 \}$	0.22	m <sup>3</sup>
型 枠	小型-I	$\{ ( 0.70 + 0.70 ) \times 0.700 + ( 0.40 + 0.40 ) \times 0.506 \} \times 2 - ( 0.000 + 0.090 + 0.000 + 0.090 ) \times 2 + \{ ( 0.00 + 0.30 + 0.00 + 0.30 ) + ( 0.00 + 0.30 + 0.00 + 0.30 ) \} \times 2 \times 0.15$	2.77	m <sup>2</sup>
基 礎 材	t= 150 再生クラッシャーラン	0.80 × 0.80	0.64	m <sup>2</sup>
	t= 150 再生クラッシャーラン	0.80 × 0.80 × 0.15	0.10	m <sup>3</sup>
グレーチング	T-14ton 鋼製グレーチング	ボルト固定式 506 × 515 × 38 ( 30.3 kg )	1.00	枚
床掘り		(桧外径+余幅×2) × (桧外径+余幅×2) × (桧高+基礎材厚-舗装厚) (0.70+0.50×2) × (0.70+0.50×2) × (0.70+0.15-0.20)	1.88	m <sup>3</sup>
埋戻し		床掘り-残土 1.88-0.35	1.53	m <sup>3</sup>
残土		桧外径 × 桧外径 × (桧高-舗装厚) + 基礎材 0.70 × 0.70 × (0.70-0.20) + 0.10	0.35	m <sup>3</sup>

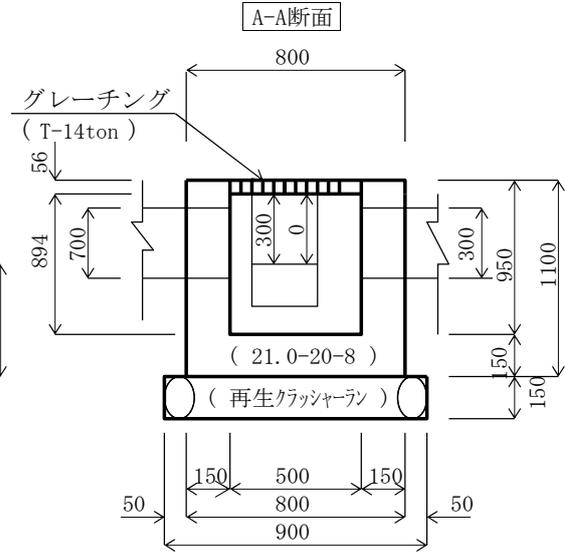
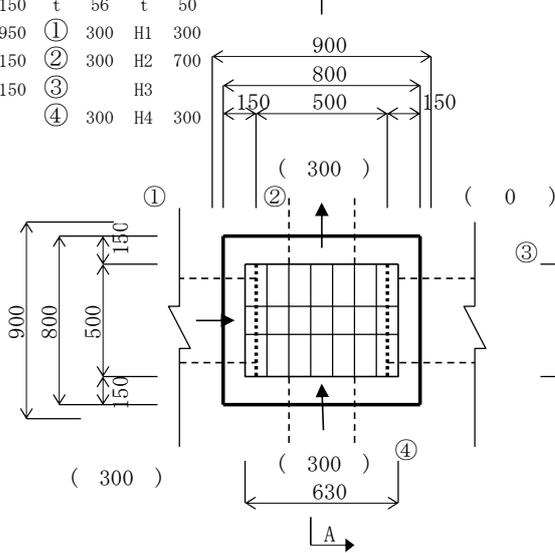
# 数量計算書

( 7号集水桝 )

( 1ヶ所 当たり )

B1 500 a 630 a 607 V 39.4  
 L1 500 b 630 b 607 T 14  
 b1 150 t 56 t 50  
 H 950 ① 300 H1 300  
 h1 150 ② 300 H2 700  
 h2 150 ③ H3  
 ④ 300 H4 300

鋼製グレーチング T-14ton グレーチング寸法  
 重量 39.4 kg 幅 長さ 厚さ  
 ボルト固定式 607 × 607 × 50



- ①  $A = 0.30 \times 0.15 + 1/4 \times \pi \times 0.30^2 \times 1/2$   
= 0.080
- ②  $A = 0.30 \times 0.70$   
= 0.210
- ③  $A =$   
=
- ④  $A = 0.30 \times 0.30$   
= 0.090

名 称	材 料	計 算 式	数 量	単 位
		7 号集水桝 1ヶ所 当たり		
躯体コンクリート	21.0-20-8	$0.80 \times 0.80 \times 1.100 - \{ 0.50 \times 0.50 \times 0.894 + 0.630 \times 0.630 \times 0.056 + ( 0.080 + 0.210 + 0.000 + 0.090 ) \times 0.15 \}$	0.40	$m^3$
型 枠	小型-I	$\{ (0.80 + 0.80) \times 1.100 + (0.50 + 0.50) \times 0.894 \} \times 2 - ( 0.080 + 0.210 + 0.000 + 0.090 ) \times 2 + \{ (0.30 + 0.30 + 0.00 + 0.30) + (0.30 + 0.70 + 0.00 + 0.30) \} \times 2 \times 0.15$	5.21	$m^2$
基 礎 材	t= 150 再生クラッシャーラン	$0.90 \times 0.90$	0.81	$m^2$
	t= 150 再生クラッシャーラン	$0.90 \times 0.90 \times 0.15$	0.12	$m^3$
グレーチング	T-14ton 鋼製グレーチング	ボルト固定式 $607 \times 607 \times 50$ ( 39.4 kg )	1.00	枚
床掘り		(桝外径+余幅×2) × (桝外径+余幅×2) × (桝高+基礎材厚-舗装厚) $(0.80 + 0.50 \times 2) \times (0.80 + 0.50 \times 2) \times (1.10 + 0.15 - 0.20)$	3.40	$m^3$
埋戻し		床掘り-残土 $3.40 - 0.70$	2.70	$m^3$
残土		桝外径 × 桝外径 × (桝高-舗装厚) + 基礎材 $0.80 \times 0.80 \times (1.10 - 0.20) + 0.12$	0.70	$m^3$

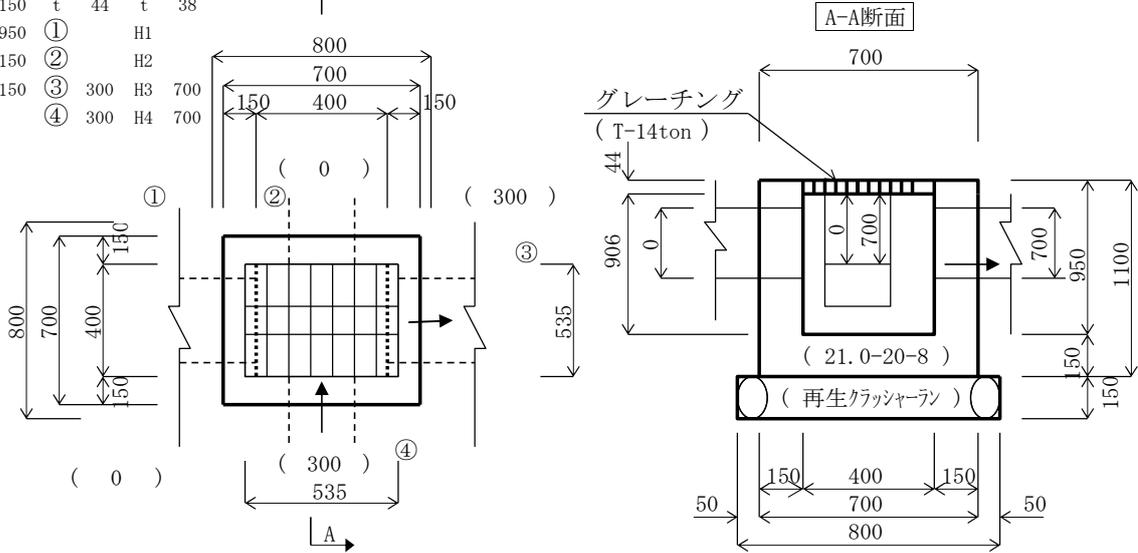
# 数量計算書

( 8号集水桧 )

( 1ヶ所 当たり )

B1 400 a 535 a 506 V 30.3  
 L1 400 b 535 b 515 T 14  
 b1 150 t 44 t 38  
 H 950 ① H1  
 h1 150 ② H2  
 h2 150 ③ 300 H3 700  
 ④ 300 H4 700

鋼製グレーチング T-14ton グレーチング寸法  
 重量 30.3 kg 幅 長さ 厚さ  
 ボルト固定式 506 × 515 × 38



- ① A =  
=
- ② A =  
=
- ③ A = 0.30 × 0.70  
= 0.210
- ④ A = 0.30 × 0.70  
= 0.210

名称	材料	計算式	数量	単位
		8号集水桧 1ヶ所 当たり		
躯体コンクリート	21.0-20-8	$0.70 \times 0.70 \times 1.100 - \{ 0.40 \times 0.40 \times 0.906 + 0.535 \times 0.535 \times 0.044 + (0.000 + 0.000 + 0.210 + 0.210) \times 0.15 \}$	0.32	m <sup>3</sup>
型 枠	小型-I	$\{ (0.70 + 0.70) \times 1.100 + (0.40 + 0.40) \times 0.906 \} \times 2 - (0.000 + 0.000 + 0.210 + 0.210) \times 2 + \{ (0.00 + 0.00 + 0.30 + 0.30) + (0.00 + 0.00 + 0.70 + 0.70) \} \times 2 \times 0.15$	4.29	m <sup>2</sup>
基礎材	t= 150 再生クラッシャーラン	0.80 × 0.80	0.64	m <sup>2</sup>
	t= 150 再生クラッシャーラン	0.80 × 0.80 × 0.15	0.10	m <sup>3</sup>
グレーチング	T-14ton 鋼製グレーチング	ボルト固定式 506 × 515 × 38 ( 30.3 kg )	1.00	枚
床掘り		(桧外径+余幅×2) × (桧外径+余幅×2) × (桧高+基礎材厚-舗装厚) (0.70+0.50×2) × (0.70+0.50×2) × (1.10+0.15-0.20)	3.03	m <sup>3</sup>
埋戻し		床掘り-残土 3.03-0.54	2.49	m <sup>3</sup>
残土		桧外径 × 桧外径 × (桧高-舗装厚) + 基礎材 0.70 × 0.70 × (1.10-0.20) + 0.10	0.54	m <sup>3</sup>

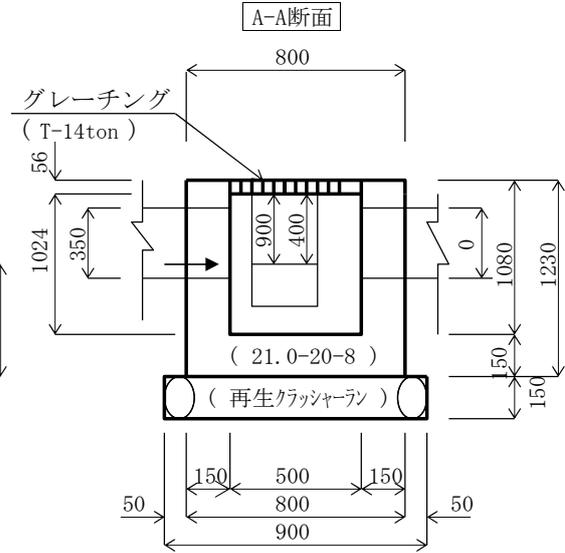
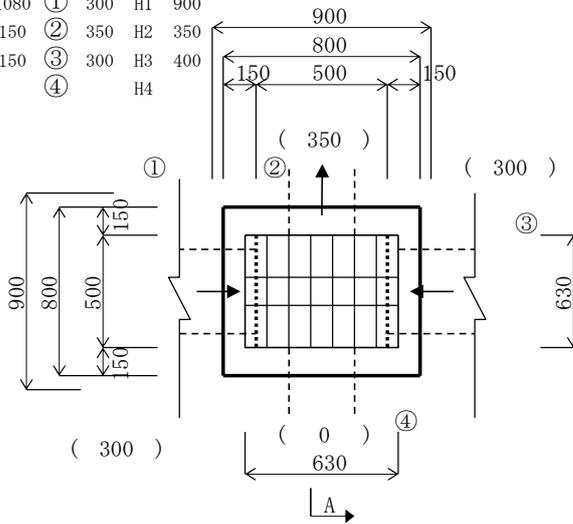
# 数量計算書

( 9号集水桧 )

( 1ヶ所 当たり )

B1 500 a 630 a 607 V 39.4  
 L1 500 b 630 b 607 T 14  
 b1 150 t 56 t 50  
 H 1080 ① 300 H1 900  
 h1 150 ② 350 H2 350  
 h2 150 ③ 300 H3 400  
 ④ H4

鋼製グレーチング T-14ton グレーチング寸法  
 重量 39.4 kg 幅 長さ 厚さ  
 ボルト固定式 607 × 607 × 50



- ①  $A = 0.30 \times 0.90$   
= 0.270
- ②  $A = 1/4 \times \pi \times 0.35^2$   
= 0.096
- ③  $A = 0.30 \times 0.40$   
= 0.120
- ④  $A =$   
=

名 称	材 料	計 算 式	数 量	単 位
		9 号集水桧 1ヶ所 当たり		
躯体コンクリート	21.0-20-8	$0.80 \times 0.80 \times 1.230 - \{ 0.50 \times 0.50 \times 1.024 + 0.630 \times 0.630 \times 0.056 + ( 0.270 + 0.096 + 0.120 + 0.000 ) \times 0.15 \}$	0.44	$m^3$
型 枠	小型-I	$\{ (0.80 + 0.80) \times 1.230 + (0.50 + 0.50) \times 1.024 \} \times 2 - ( 0.270 + 0.096 + 0.120 + 0.000 ) \times 2 + \{ (0.30 + 0.35 + 0.30 + 0.00) + (0.90 + 0.35 + 0.40 + 0.00) \} \times 2 \times 0.15$	5.79	$m^2$
基 礎 材	t= 150 再生クラッシャーラン	$0.90 \times 0.90$	0.81	$m^2$
	t= 150 再生クラッシャーラン	$0.90 \times 0.90 \times 0.15$	0.12	$m^3$
グレーチング	T-14ton 鋼製グレーチング	ボルト固定式 $607 \times 607 \times 50$ ( 39.4 kg )	1.00	枚
床掘り		(桧外径+余幅×2) × (桧外径+余幅×2) × (桧高+基礎材厚-舗装厚) $(0.80 + 0.50 \times 2) \times (0.80 + 0.50 \times 2) \times (1.23 + 0.15 - 0.20)$	3.82	$m^3$
埋戻し		床掘り-残土 $3.82 - 0.78$	3.04	$m^3$
残土		桧外径 × 桧外径 × (桧高-舗装厚) + 基礎材 $0.80 \times 0.80 \times (1.23 - 0.20) + 0.12$	0.78	$m^3$

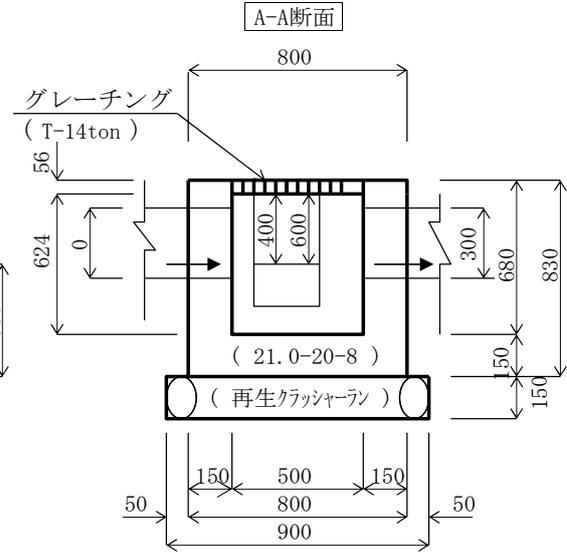
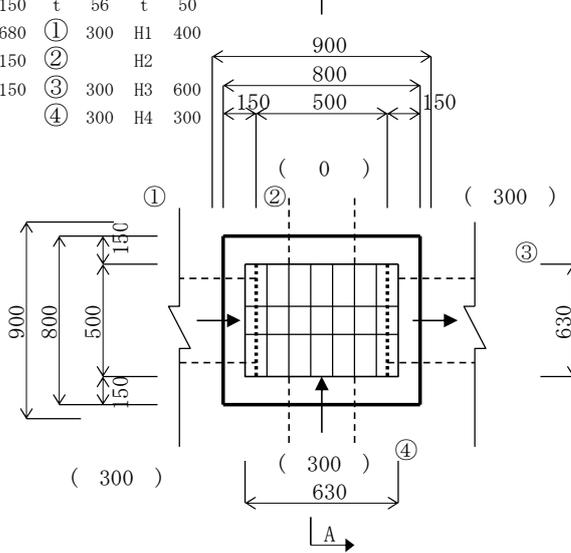
# 数量計算書

( 10号集水桧 )

( 1ヶ所当たり )

B1 500 a 630 a 607 V 39.4  
 L1 500 b 630 b 607 T 14  
 b1 150 t 56 t 50  
 H 680 ① 300 H1 400  
 h1 150 ② H2  
 h2 150 ③ 300 H3 600  
 ④ 300 H4 300

鋼製グレーチング T-14ton グレーチング寸法  
 重量 39.4 kg 幅 長さ 厚さ  
 ボルト固定式 607 × 607 × 50



- ①  $A = 0.30 \times 0.40 = 0.120$
- ②  $A =$
- ③  $A = 0.30 \times 0.60 = 0.180$
- ④  $A = 0.30 \times 0.15 + 1/4 \times \pi \times 0.30^2 \times 1/2 = 0.080$

名 称	材 料	計 算 式	数 量	単 位
10 号集水桧		1ヶ所 当たり		
躯体コンクリート	21.0-20-8	$0.80 \times 0.80 \times 0.830 - \{ 0.50 \times 0.50 \times 0.624 + 0.630 \times 0.630 \times 0.056 + ( 0.120 + 0.000 + 0.180 + 0.080 ) \times 0.15 \}$	0.30	$m^3$
型 枠	小型-I	$\{ ( 0.80 + 0.80 ) \times 0.830 + ( 0.50 + 0.50 ) \times 0.624 \} \times 2 - ( 0.120 + 0.000 + 0.180 + 0.080 ) \times 2 + \{ ( 0.30 + 0.00 + 0.30 + 0.30 ) + ( 0.40 + 0.00 + 0.60 + 0.30 ) \} \times 2 \times 0.15$	3.80	$m^2$
基 礎 材	t= 150 再生クラッシャーラン	$0.90 \times 0.90$	0.81	$m^2$
	t= 150 再生クラッシャーラン	$0.90 \times 0.90 \times 0.15$	0.12	$m^3$
グレーチング	T-14ton 鋼製グレーチング	ボルト固定式 $607 \times 607 \times 50$ ( 39.4 kg )	1.00	枚
床掘り		(桧外径+余幅×2)×(桧外径+余幅×2)×(桧高+基礎材厚-舗装厚) $( 0.80 + 0.50 \times 2 ) \times ( 0.80 + 0.50 \times 2 ) \times ( 0.83 + 0.15 - 0.20 )$	2.53	$m^3$
埋戻し		床掘り-残土 $2.53 - 0.52$	2.01	$m^3$
残土		桧外径×桧外径×(桧高-舗装厚)+基礎材 $0.80 \times 0.80 \times ( 0.83 - 0.20 ) + 0.12$	0.52	$m^3$

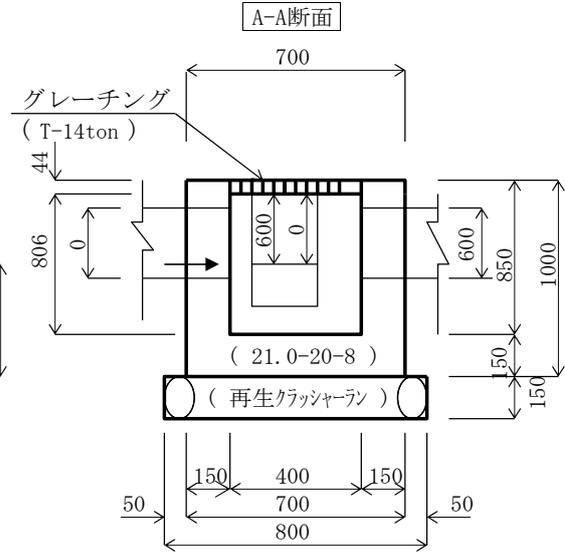
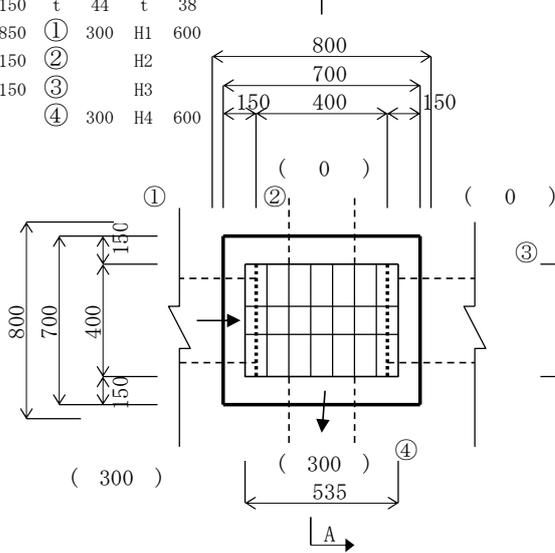
# 数量計算書

( 11 号集水桧 )

( 1 ヶ所 当たり )

B1 400 a 535 a 506 V 30.3  
 L1 400 b 535 b 515 T 14  
 b1 150 t 44 t 38  
 H 850 ① 300 H1 600  
 h1 150 ② H2  
 h2 150 ③ H3  
 ④ 300 H4 600

鋼製グレーチング T-14ton グレーチング寸法  
 重量 30.3 kg 幅 長さ 厚さ  
 ボルト固定式 506 × 515 × 38



- ① A = 0.30 × 0.60  
= 0.180
- ② A =  
=
- ③ A =  
=
- ④ A = 0.30 × 0.60  
= 0.180

名 称	材 料	計 算 式	数 量	単 位
11 号集水桧		1 ヶ所 当たり		
躯体コンクリート	21.0-20-8	$0.70 \times 0.70 \times 1.000 - \{ 0.40 \times 0.40 \times 0.806 + 0.535 \times 0.535 \times 0.044 + ( 0.180 + 0.000 + 0.000 + 0.180 ) \times 0.15 \}$	0.29	m <sup>3</sup>
型 枠	小型-I	$\{ ( 0.70 + 0.70 ) \times 1.000 + ( 0.40 + 0.40 ) \times 0.806 \} \times 2 - ( 0.180 + 0.000 + 0.000 + 0.180 ) \times 2 + \{ ( 0.30 + 0.00 + 0.00 + 0.30 ) + ( 0.60 + 0.00 + 0.00 + 0.60 ) \} \times 2 \times 0.15$	3.91	m <sup>2</sup>
基 礎 材	t= 150 再生クラッシャーラン	0.80 × 0.80	0.64	m <sup>2</sup>
	t= 150 再生クラッシャーラン	0.80 × 0.80 × 0.15	0.10	m <sup>3</sup>
グレーチング	T-14ton 鋼製グレーチング	ボルト固定式 506 × 515 × 38 ( 30.3 kg )	1.00	枚
床掘り		(桧外径+余幅×2) × (桧外径+余幅×2) × (桧高+基礎材厚-舗装厚) $( 0.70 + 0.50 \times 2 ) \times ( 0.70 + 0.50 \times 2 ) \times ( 1.00 + 0.15 - 0.20 )$	2.75	m <sup>3</sup>
埋戻し		床掘り-残土 2.75-0.49	2.26	m <sup>3</sup>
残土		桧外径 × 桧外径 × (桧高-舗装厚) + 基礎材 $0.70 \times 0.70 \times ( 1.00 - 0.20 ) + 0.10$	0.49	m <sup>3</sup>

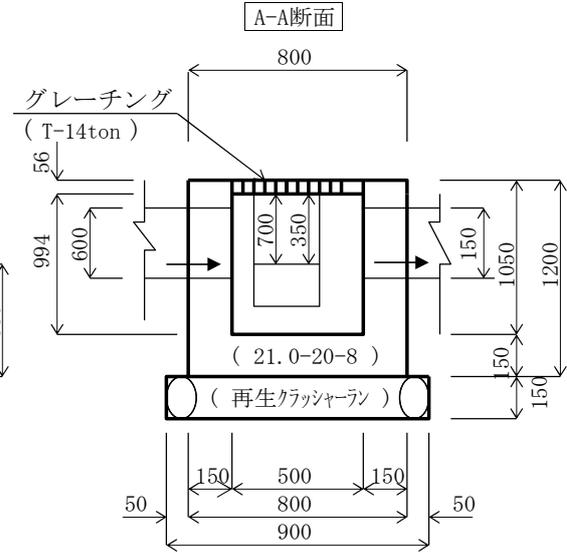
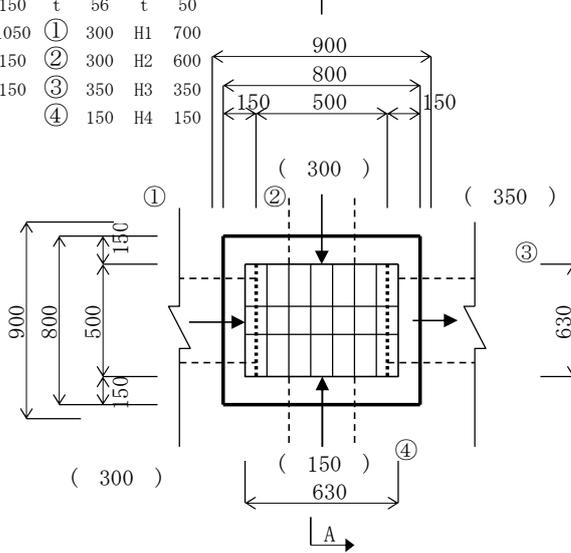
# 数 量 計 算 書

( 12 号集水桧 )

( 1 ヶ所 当 たり )

B1 500 a 630 a 607 V 39.4  
 L1 500 b 630 b 607 T 14  
 b1 150 t 56 t 50  
 H 1050 ① 300 H1 700  
 h1 150 ② 300 H2 600  
 h2 150 ③ 350 H3 350  
 ④ 150 H4 150

鋼製グレーチング T-14ton グレーチング寸法  
 重量 39.4 kg 幅 長さ 厚さ  
 ボルト固定式 607 × 607 × 50



- ①  $A = 0.30 \times 0.70 = 0.210$
- ②  $A = 0.30 \times 0.60 = 0.180$
- ③  $A = 1/4 \times \pi \times 0.35^2 = 0.096$
- ④  $A = 1/4 \times \pi \times 0.15^2 = 0.018$

名 称	材 料	計 算 式	数 量	単 位
12 号集水桧		1 ヶ所 当 たり		
躯体コンクリート	21.0-20-8	$0.80 \times 0.80 \times 1.200 - \{ 0.50 \times 0.50 \times 0.994 + 0.630 \times 0.630 \times 0.056 + ( 0.210 + 0.180 + 0.096 + 0.018 ) \times 0.15 \}$	0.42	$m^3$
型 枠	小型-I	$\{ (0.80 + 0.80) \times 1.200 + (0.50 + 0.50) \times 0.994 \} \times 2 - ( 0.210 + 0.180 + 0.096 + 0.018 ) \times 2 + \{ (0.30 + 0.30 + 0.35 + 0.15) + (0.70 + 0.60 + 0.35 + 0.15) \} \times 2 \times 0.15$	5.69	$m^2$
基 礎 材	t= 150 再生クラッシャーラン	$0.90 \times 0.90$	0.81	$m^2$
	t= 150 再生クラッシャーラン	$0.90 \times 0.90 \times 0.15$	0.12	$m^3$
グレーチング	T-14ton 鋼製グレーチング	ボルト固定式 $607 \times 607 \times 50$ ( 39.4 kg )	1.00	枚
床掘り		$(\text{桧外径} + \text{余幅} \times 2) \times (\text{桧外径} + \text{余幅} \times 2) \times (\text{桧高} + \text{基礎材厚} - \text{舗装厚})$ $(0.80 + 0.50 \times 2) \times (0.80 + 0.50 \times 2) \times (1.20 + 0.15 - 0.20)$	3.73	$m^3$
埋戻し		床掘り-残土 $3.73 - 0.76$	2.97	$m^3$
残土		桧外径 × 桧外径 × (桧高 - 舗装厚) + 基礎材 $0.80 \times 0.80 \times (1.20 - 0.20) + 0.12$	0.76	$m^3$

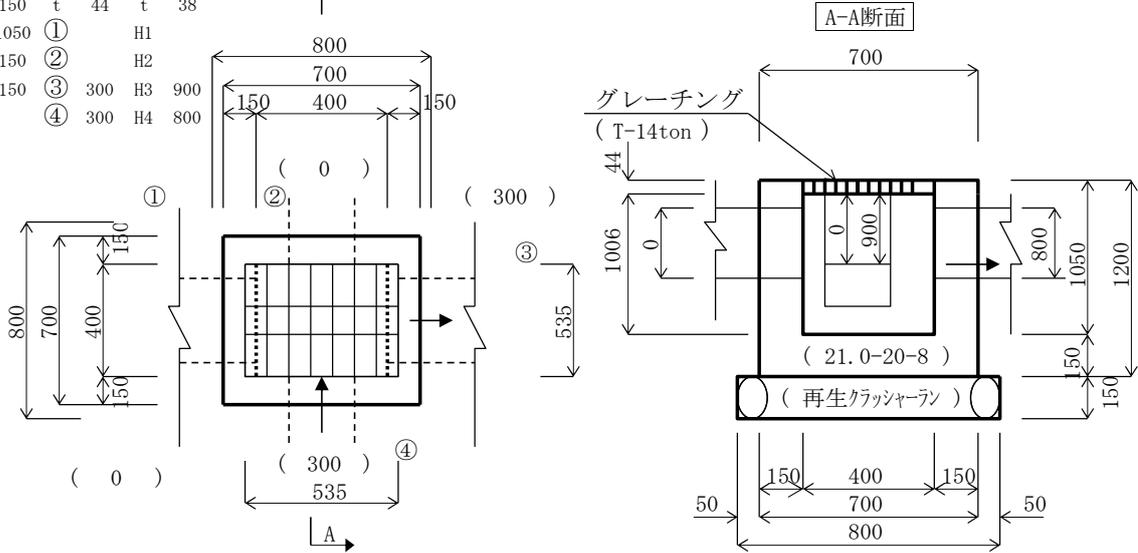
# 数量計算書

( 13号集水桧 )

( 1ヶ所 当たり )

B1 400 a 535 a 506 V 30.3  
 L1 400 b 535 b 515 T 14  
 b1 150 t 44 t 38  
 H 1050 ① H1  
 h1 150 ② H2  
 h2 150 ③ 300 H3 900  
 ④ 300 H4 800

鋼製グレーチング T-14ton グレーチング寸法  
 重量 30.3 kg 幅 長さ 厚さ  
 ボルト固定式 506 × 515 × 38



- ① A =  
=
- ② A =  
=
- ③ A = 0.30 × 0.90  
= 0.270
- ④ A = 0.30 × 0.80  
= 0.240

名 称	材 料	計 算 式	数 量	単 位
13 号集水桧		1ヶ所 当たり		
躯体コンクリート	21.0-20-8	$0.70 \times 0.70 \times 1.200 - \{ 0.40 \times 0.40 \times 1.006 + 0.535 \times 0.535 \times 0.044 + ( 0.000 + 0.000 + 0.270 + 0.240 ) \times 0.15 \}$	0.34	m <sup>3</sup>
型 枠	小型-I	$\{ ( 0.70 + 0.70 ) \times 1.200 + ( 0.40 + 0.40 ) \times 1.006 \} \times 2 - ( 0.000 + 0.000 + 0.270 + 0.240 ) \times 2 + \{ ( 0.00 + 0.00 + 0.30 + 0.30 ) + ( 0.00 + 0.00 + 0.90 + 0.80 ) \} \times 2 \times 0.15$	4.64	m <sup>2</sup>
基 礎 材	t= 150 再生クラッシャーラン	0.80 × 0.80	0.64	m <sup>2</sup>
	t= 150 再生クラッシャーラン	0.80 × 0.80 × 0.15	0.10	m <sup>3</sup>
グレーチング	T-14ton 鋼製グレーチング	ボルト固定式 506 × 515 × 38 ( 30.3 kg )	1.00	枚
床掘り		(桧外径+余幅×2) × (桧外径+余幅×2) × (桧高+基礎材厚-舗装厚) $( 0.70 + 0.50 \times 2 ) \times ( 0.70 + 0.50 \times 2 ) \times ( 1.20 + 0.15 - 0.20 )$	3.32	m <sup>3</sup>
埋戻し		床掘り-残土 3.32 - 0.59	2.73	m <sup>3</sup>
残土		桧外径 × 桧外径 × (桧高-舗装厚) + 基礎材 $0.70 \times 0.70 \times ( 1.20 - 0.20 ) + 0.10$	0.59	m <sup>3</sup>

# 数 量 計 算 書

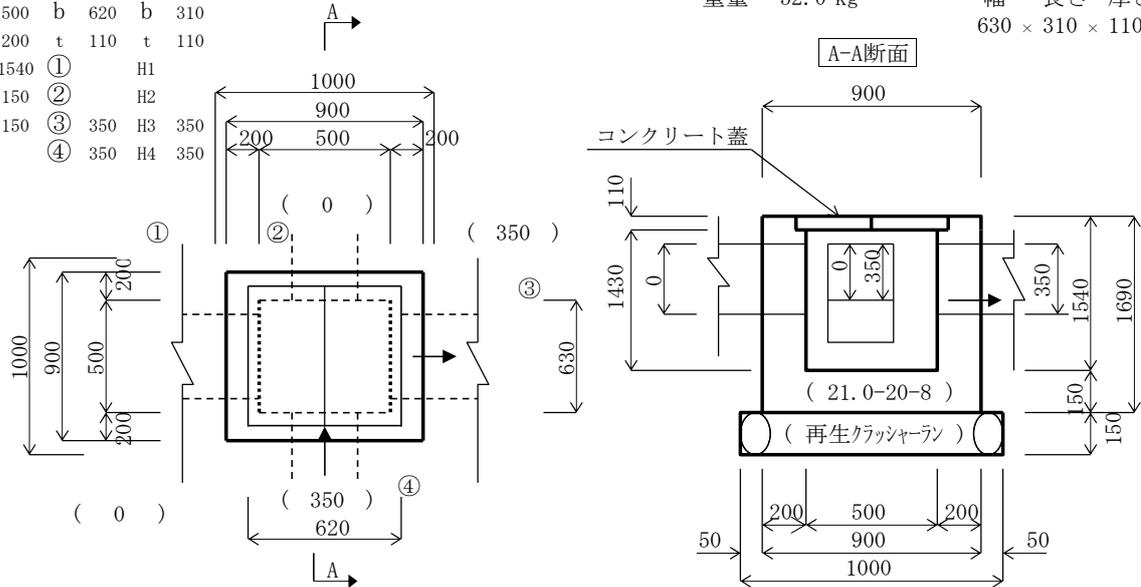
( 14 号集水桝 )

( 1 ヶ所 当 たり )

B1 500 a 630 a 630 V 52  
 L1 500 b 620 b 310  
 b1 200 t 110 t 110  
 H 1540 ① H1  
 h1 150 ② H2  
 h2 150 ③ 350 H3 350  
 ④ 350 H4 350

コンクリート言  
 重量 52.0 kg

コンクリート蓋寸法  
 幅 長さ 厚さ  
 630 × 310 × 110



- ① A =  
=
- ② A =  
=
- ③ A = 1/4 × π × 0.35<sup>2</sup>  
= 0.096
- ④ A = 1/4 × π × 0.35<sup>2</sup>  
= 0.096

名 称	材 料	計 算 式	数 量	単 位
		14 号集水桝 1 ヶ所 当 たり		
躯体コンクリート	21.0-20-8	$0.90 \times 0.90 \times 1.690 - \{ 0.50 \times 0.50 \times 1.430 + 0.630 \times 0.620 \times 0.110 + ( 0.000 + 0.000 + 0.096 + 0.096 ) \times 0.20 \}$	0.93	m <sup>3</sup>
型 枠	小型-I	$\{ ( 0.90 + 0.90 ) \times 1.690 + ( 0.50 + 0.50 ) \times 1.430 \} \times 2 - ( 0.000 + 0.000 + 0.096 + 0.096 ) \times 2 + \{ ( 0.00 + 0.00 + 0.35 + 0.35 ) + ( 0.00 + 0.00 + 0.35 + 0.35 ) \} \times 2 \times 0.20$	9.12	m <sup>2</sup>
基 礎 材	t= 150 再生クラッシュラン	1.00 × 1.00	1.00	m <sup>2</sup>
	t= 150 再生クラッシュラン	1.00 × 1.00 × 0.15	0.15	m <sup>3</sup>
コンクリート蓋	コンクリート蓋 GC-B500-L500	630 × 310 × 110 ( 52.0 kg )	2.00	枚
		$h = ( 1.69 + 0.15 ) = 1.84$		
床掘り		(桝外径+(余幅+0.3h/2)×2) <sup>2</sup> ×(桝高+基礎材厚) h=1.69+0.15=1.84 $( 0.90 + ( 0.50 + 0.3h/2 ) \times 2 ) ^ 2 \times ( 1.69 + 0.15 )$	11.06	m <sup>3</sup>
埋戻し		床掘り-残土 11.06-1.52	9.54	m <sup>3</sup>
残土		桝外径×桝外径×桝高+基礎材 $0.90 \times 0.90 \times 1.69 + 0.15$	1.52	m <sup>3</sup>

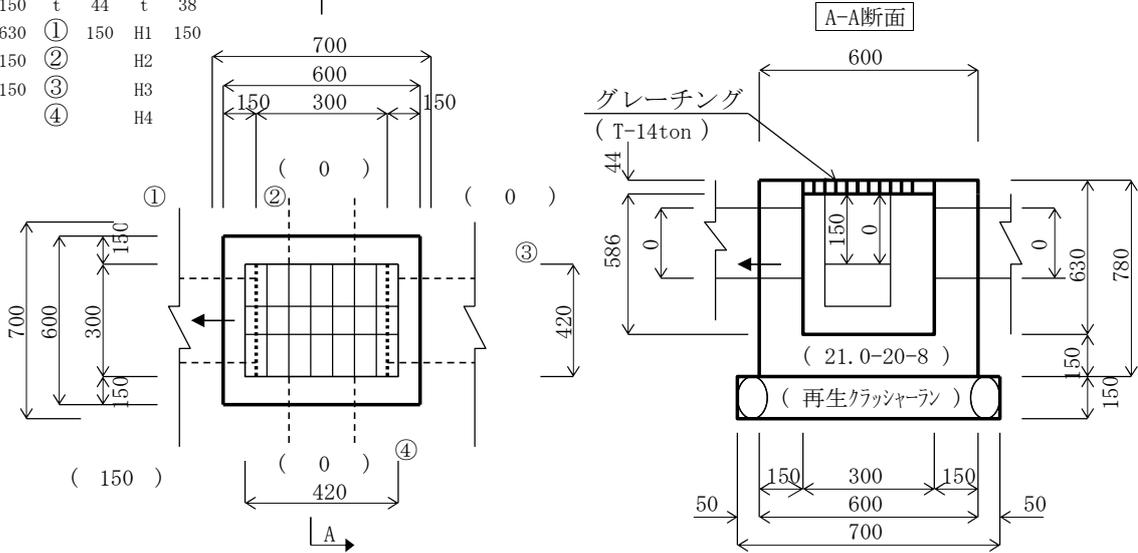
# 数量計算書

( A-1 号集水桝 )

( 1 ヶ所 当たり )

B1 300 a 420 a 393 V 15.8  
 L1 300 b 420 b 400 T 14  
 b1 150 t 44 t 38  
 H 630 ① 150 H1 150  
 h1 150 ② H2  
 h2 150 ③ H3  
 ④ H4

鋼製グレーチング T-14ton グレーチング寸法  
 重量 15.8 kg 幅 長さ 厚さ  
 ボルト固定式 393 × 400 × 38



- ①  $A = 1/4 \times \pi \times 0.15^2 = 0.018$
- ②  $A =$
- ③  $A =$
- ④  $A =$

名 称	材 料	計 算 式	数 量	単 位
		A-1 号集水桝 1 ヶ所 当たり		
躯体コンクリート	21.0-20-8	$0.60 \times 0.60 \times 0.780 - \{ 0.30 \times 0.30 \times 0.586 + 0.420 \times 0.420 \times 0.044 + ( 0.018 + 0.000 + 0.000 + 0.000 ) \times 0.15 \}$	0.22	$m^3$
型 枠	小型-I	$\{ ( 0.60 + 0.60 ) \times 0.780 + ( 0.30 + 0.30 ) \times 0.586 \} \times 2 - ( 0.018 + 0.000 + 0.000 + 0.000 ) \times 2 + \{ ( 0.15 + 0.00 + 0.00 + 0.00 ) + ( 0.15 + 0.00 + 0.00 + 0.00 ) \} \times 2 \times 0.15$	2.63	$m^2$
基 礎 材	t= 150 再生クラッシャーラン	$0.70 \times 0.70$	0.49	$m^2$
	t= 150 再生クラッシャーラン	$0.70 \times 0.70 \times 0.15$	0.07	$m^3$
グレーチング	T-14ton 鋼製グレーチング	ボルト固定式 $393 \times 400 \times 38$ ( 15.8 kg )	1.00	枚
床掘り		(桝外径+余幅×2)×(桝外径+余幅×2)×(桝高+基礎材厚-舗装厚) $( 0.60 + 0.50 \times 2 ) \times ( 0.60 + 0.50 \times 2 ) \times ( 0.78 + 0.15 - 0.20 )$	1.87	$m^3$
埋戻し		床掘り-残土 $1.87 - 0.28$	1.59	$m^3$
残土		桝外径×桝外径×(桝高-舗装厚)+基礎材 $0.60 \times 0.60 \times ( 0.78 - 0.20 ) + 0.07$	0.28	$m^3$

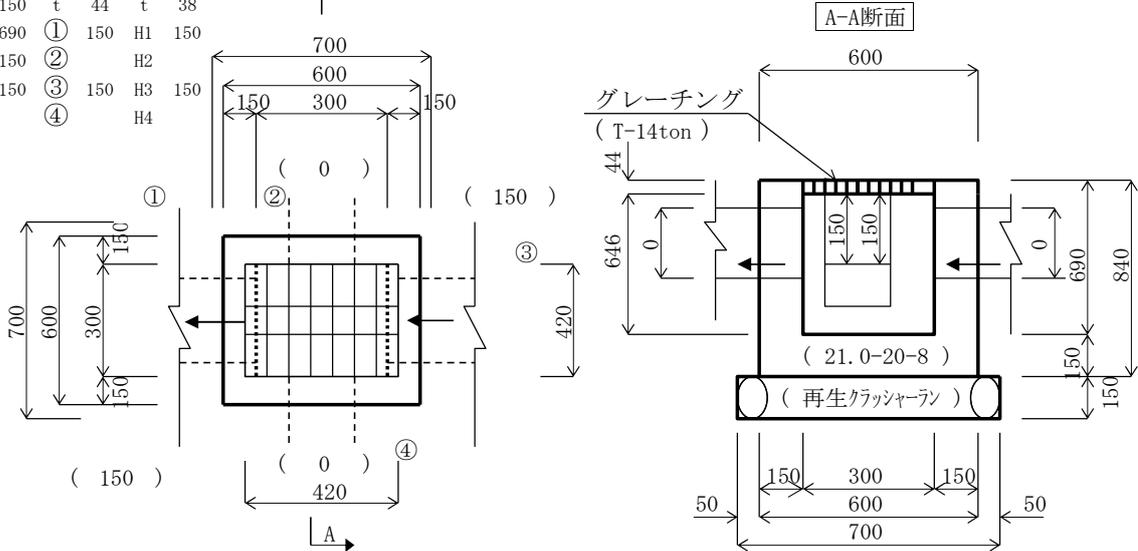
# 数量計算書

( A-2 号集水桝 )

( 1 ヶ所 当たり )

B1 300 a 420 a 393 V 15.8  
 L1 300 b 420 b 400 T 14  
 b1 150 t 44 t 38  
 H 690 ① 150 H1 150  
 h1 150 ② H2  
 h2 150 ③ 150 H3 150  
 ④ H4

鋼製グレーチング T-14ton グレーチング寸法  
 重量 15.8 kg 幅 長さ 厚さ  
 ボルト固定式 393 × 400 × 38



- ①  $A = 1/4 \times \pi \times 0.15^2 = 0.018$
- ②  $A =$
- ③  $A = 1/4 \times \pi \times 0.15^2 = 0.018$
- ④  $A =$

名 称	材 料	計 算 式	数 量	単 位
		A-2 号集水桝 1 ヶ所 当たり		
躯体コンクリート	21.0-20-8	$0.60 \times 0.60 \times 0.840 - \{ 0.30 \times 0.30 \times 0.646 + 0.420 \times 0.420 \times 0.044 + ( 0.018 + 0.000 + 0.018 + 0.000 ) \times 0.15 \}$	0.23	$m^3$
型 枠	小型-I	$\{ ( 0.60 + 0.60 ) \times 0.840 + ( 0.30 + 0.30 ) \times 0.646 \} \times 2 - ( 0.018 + 0.000 + 0.018 + 0.000 ) \times 2 + \{ ( 0.15 + 0.00 + 0.15 + 0.00 ) + ( 0.15 + 0.00 + 0.15 + 0.00 ) \} \times 2 \times 0.15$	2.90	$m^2$
基 礎 材	t= 150 再生クラッシャーラン	$0.70 \times 0.70$	0.49	$m^2$
	t= 150 再生クラッシャーラン	$0.70 \times 0.70 \times 0.15$	0.07	$m^3$
グレーチング	T-14ton 鋼製グレーチング	ボルト固定式 $393 \times 400 \times 38$ ( 15.8 kg )	1.00	枚
床掘り		$( 桝外径 + 余幅 \times 2 ) \times ( 桝外径 + 余幅 \times 2 ) \times ( 桝高 + 基礎材厚 - 舗装厚 )$ $( 0.60 + 0.50 \times 2 ) \times ( 0.60 + 0.50 \times 2 ) \times ( 0.84 + 0.15 - 0.20 )$	2.02	$m^3$
埋戻し		床掘り - 残土 $2.02 - 0.30$	1.72	$m^3$
残土		桝外径 × 桝外径 × ( 桝高 - 舗装厚 ) + 基礎材 $0.60 \times 0.60 \times ( 0.84 - 0.20 ) + 0.07$	0.30	$m^3$



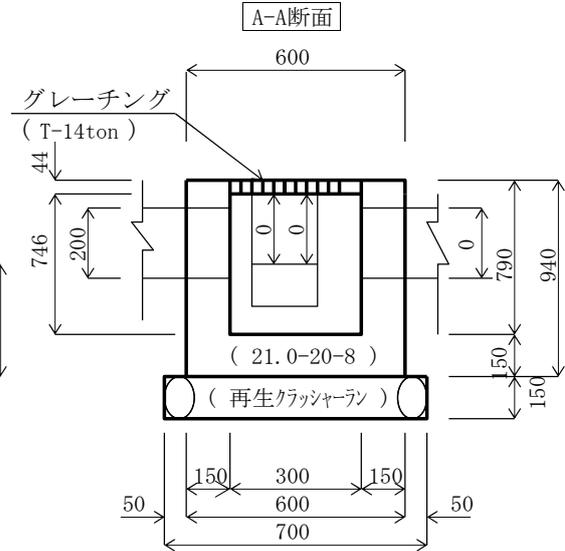
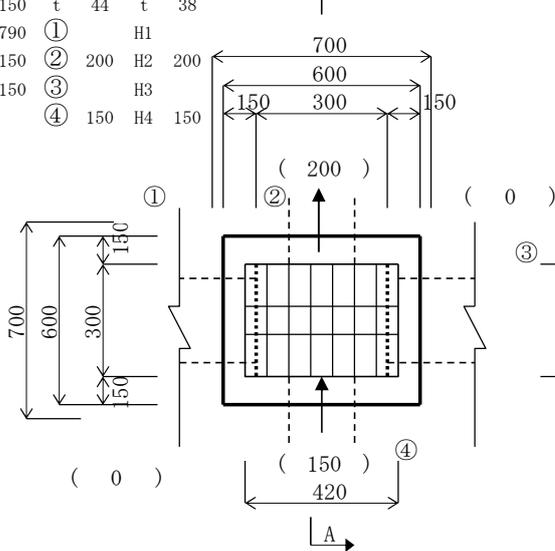
# 数 量 計 算 書

( A-4 号集水桧 )

( 1 ヶ所 当 たり )

B1 300 a 420 a 393 V 15.8  
 L1 300 b 420 b 400 T 14  
 b1 150 t 44 t 38  
 H 790 ① H1  
 h1 150 ② 200 H2 200  
 h2 150 ③ H3  
 ④ 150 H4 150

鋼製グレーチング T-14ton グレーチング寸法  
 重量 15.8 kg 幅 長さ 厚さ  
 ボルト固定式 393 × 400 × 38



- ① A =  
=
- ② A = 1/4 × π × 0.20<sup>2</sup>  
= 0.031
- ③ A =  
=
- ④ A = 1/4 × π × 0.15<sup>2</sup>  
= 0.018

名 称	材 料	計 算 式	数 量	単 位
		A-4 号集水桧 1ヶ所 当 たり		
躯体コンクリート	21.0-20-8	$0.60 \times 0.60 \times 0.940 - \{ 0.30 \times 0.30 \times 0.746 + 0.420 \times 0.420 \times 0.044 + ( 0.000 + 0.031 + 0.000 + 0.018 ) \times 0.15 \}$	0.26	m <sup>3</sup>
型 枠	小型-I	$\{ ( 0.60 + 0.60 ) \times 0.940 + ( 0.30 + 0.30 ) \times 0.746 \} \times 2 - ( 0.000 + 0.031 + 0.000 + 0.018 ) \times 2 + \{ ( 0.00 + 0.20 + 0.00 + 0.15 ) + ( 0.00 + 0.20 + 0.00 + 0.15 ) \} \times 2 \times 0.15$	3.26	m <sup>2</sup>
基 礎 材	t= 150 再生クラッシャーラン	0.70 × 0.70	0.49	m <sup>2</sup>
	t= 150 再生クラッシャーラン	0.70 × 0.70 × 0.15	0.07	m <sup>3</sup>
グレーチング	T-14ton 鋼製グレーチング	ボルト固定式 393 × 400 × 38 ( 15.8 kg )	1.00	枚
床掘り		(桧外径+余幅×2) × (桧外径+余幅×2) × (桧高+基礎材厚-舗装厚) (0.60+0.50×2) × (0.60+0.50×2) × (0.94+0.15-0.20)	2.28	m <sup>3</sup>
埋戻し		床掘り-残土 2.28-0.34	1.94	m <sup>3</sup>
残土		桧外径×桧外径×(桧高-舗装厚)+基礎材 0.60×0.60×(0.94-0.20)+0.07	0.34	m <sup>3</sup>

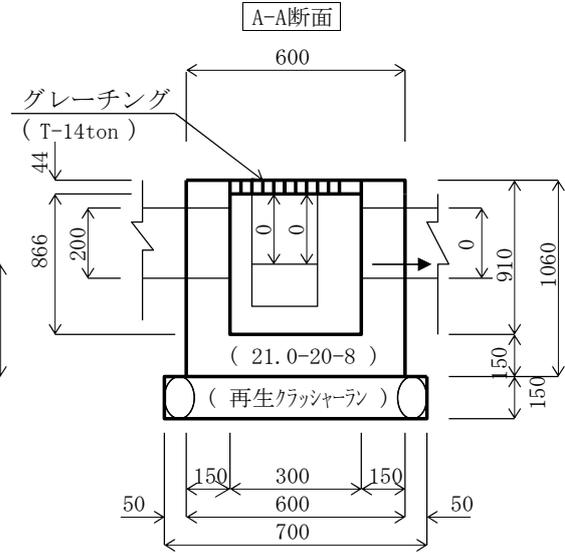
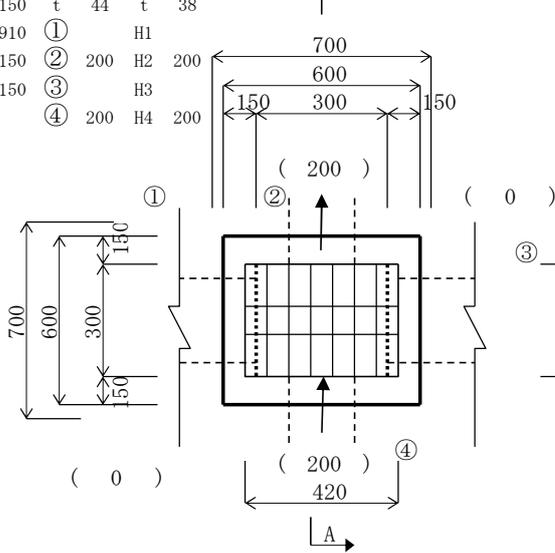
# 数 量 計 算 書

( A-5 号集水桧 )

( 1 ヶ所 当 たり )

B1 300 a 420 a 393 V 15.8  
 L1 300 b 420 b 400 T 14  
 b1 150 t 44 t 38  
 H 910 ① H1  
 h1 150 ② 200 H2 200  
 h2 150 ③ H3  
 ④ 200 H4 200

鋼製グレーチング T-14ton グレーチング寸法  
 重量 15.8 kg 幅 長さ 厚さ  
 ボルト固定式 393 × 400 × 38



- ① A =  
=
- ② A = 1/4 × π × 0.20<sup>2</sup>  
= 0.031
- ③ A =  
=
- ④ A = 1/4 × π × 0.20<sup>2</sup>  
= 0.031

名 称	材 料	計 算 式	数 量	単 位
		A-5 号集水桧 1 ヶ所 当 たり		
躯体コンクリート	21.0-20-8	$0.60 \times 0.60 \times 1.060 - \{ 0.30 \times 0.30 \times 0.866 + 0.420 \times 0.420 \times 0.044 + ( 0.000 + 0.031 + 0.000 + 0.031 ) \times 0.15 \}$	0.29	m <sup>3</sup>
型 枠	小型-I	$\{ ( 0.60 + 0.60 ) \times 1.060 + ( 0.30 + 0.30 ) \times 0.866 \} \times 2 - ( 0.000 + 0.031 + 0.000 + 0.031 ) \times 2 + \{ ( 0.00 + 0.20 + 0.00 + 0.20 ) + ( 0.00 + 0.20 + 0.00 + 0.20 ) \} \times 2 \times 0.15$	3.70	m <sup>2</sup>
基 礎 材	t= 150 再生クラッシャーラン	0.70 × 0.70	0.49	m <sup>2</sup>
	t= 150 再生クラッシャーラン	0.70 × 0.70 × 0.15	0.07	m <sup>3</sup>
グレーチング	T-14ton 鋼製グレーチング	ボルト固定式 393 × 400 × 38 ( 15.8 kg )	1.00	枚
床掘り		( 桧外径+余幅×2 ) × ( 桧外径+余幅×2 ) × ( 桧高+基礎材厚-舗装厚 ) $( 0.60 + 0.50 \times 2 ) \times ( 0.60 + 0.50 \times 2 ) \times ( 1.06 + 0.15 - 0.20 )$	2.59	m <sup>3</sup>
埋戻し		床掘り-残土 2.59-0.38	2.21	m <sup>3</sup>
残土		桧外径×桧外径×(桧高-舗装厚)+基礎材 $0.60 \times 0.60 \times ( 1.06 - 0.20 ) + 0.07$	0.38	m <sup>3</sup>

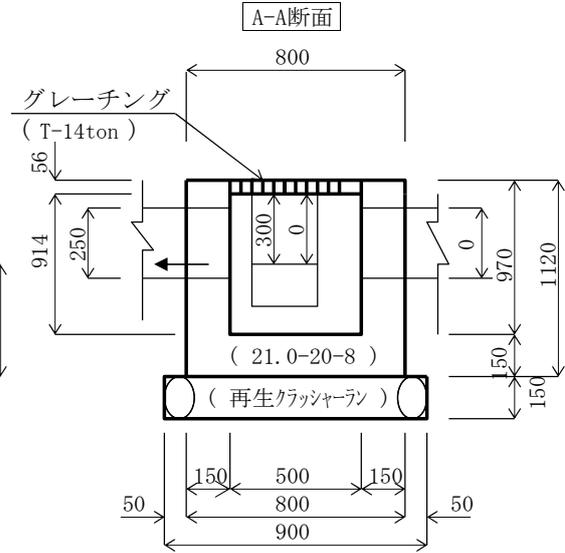
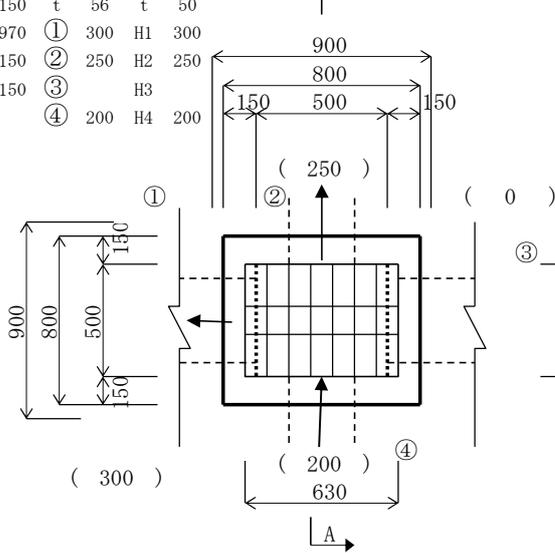
# 数量計算書

( A-6 号集水桧 )

( 1 ヶ所 当たり )

B1 500 a 630 a 607 V 39.4  
 L1 500 b 630 b 607 T 14  
 b1 150 t 56 t 50  
 H 970 ① 300 H1 300  
 h1 150 ② 250 H2 250  
 h2 150 ③ H3  
 ④ 200 H4 200

鋼製グレーチング T-14ton グレーチング寸法  
 重量 39.4 kg 幅 長さ 厚さ  
 ボルト固定式 607 × 607 × 50



- ①  $A = 0.30 \times 0.15 + 1/4 \times \pi \times 0.30^2 \times 1/2$   
= 0.080
- ②  $A = 1/4 \times \pi \times 0.25^2$   
= 0.049
- ③  $A =$   
=
- ④  $A = 1/4 \times \pi \times 0.20^2$   
= 0.031

名 称	材 料	計 算 式	数 量	単 位
		A-6 号集水桧 1 ヶ所 当たり		
躯体コンクリート	21.0-20-8	$0.80 \times 0.80 \times 1.120 - \{ 0.50 \times 0.50 \times 0.914 + 0.630 \times 0.630 \times 0.056 + ( 0.080 + 0.049 + 0.000 + 0.031 ) \times 0.15 \}$	0.44	m <sup>3</sup>
型 枠	小型-I	$\{ ( 0.80 + 0.80 ) \times 1.120 + ( 0.50 + 0.50 ) \times 0.914 \} \times 2 - ( 0.080 + 0.049 + 0.000 + 0.031 ) \times 2 + \{ ( 0.30 + 0.25 + 0.00 + 0.20 ) + ( 0.30 + 0.25 + 0.00 + 0.20 ) \} \times 2 \times 0.15$	5.54	m <sup>2</sup>
基 礎 材	t= 150 再生クラッシャーラン	0.90 × 0.90	0.81	m <sup>2</sup>
	t= 150 再生クラッシャーラン	0.90 × 0.90 × 0.15	0.12	m <sup>3</sup>
グレーチング	T-14ton 鋼製グレーチング	ボルト固定式 607 × 607 × 50 ( 39.4 kg )	1.00	枚
床掘り		(桧外径+余幅×2) × (桧外径+余幅×2) × (桧高+基礎材厚-舗装厚) $( 0.80 + 0.50 \times 2 ) \times ( 0.80 + 0.50 \times 2 ) \times ( 1.12 + 0.15 - 0.20 )$	3.47	m <sup>3</sup>
埋戻し		床掘り-残土 3.47-0.71	2.76	m <sup>3</sup>
残土		桧外径 × 桧外径 × (桧高-舗装厚) + 基礎材 $0.80 \times 0.80 \times ( 1.12 - 0.20 ) + 0.12$	0.71	m <sup>3</sup>

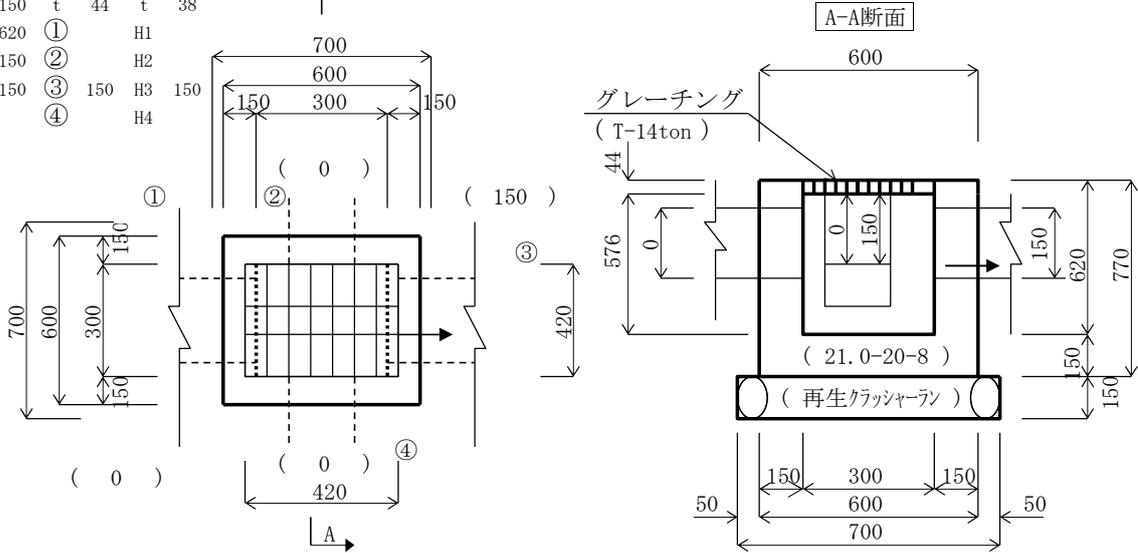
# 数 量 計 算 書

( B-1 号集水桧 )

( 1 ヶ所 当 たり )

B1 300 a 420 a 393 V 15.8  
 L1 300 b 420 b 400 T 14  
 b1 150 t 44 t 38  
 H 620 ① H1  
 h1 150 ② H2  
 h2 150 ③ H3 150  
 ④ H4

鋼製グレーチング T-14ton グレーチング寸法  
 重量 15.8 kg 幅 長さ 厚さ  
 ボルト固定式 393 × 400 × 38



- ① A =  
=
- ② A =  
=
- ③ A =  $1/4 \times \pi \times 0.15^2$   
= 0.018
- ④ A =  
=

名 称	材 料	計 算 式	数 量	単 位
		B-1 号集水桧 1 ヶ所 当 たり		
躯体コンクリート	21.0-20-8	$0.60 \times 0.60 \times 0.770 - \{ 0.30 \times 0.30 \times 0.576 + 0.420 \times 0.420 \times 0.044 + ( 0.000 + 0.000 + 0.018 + 0.000 ) \times 0.15 \}$	0.21	$m^3$
型 枠	小型-I	$\{ ( 0.60 + 0.60 ) \times 0.770 + ( 0.30 + 0.30 ) \times 0.576 \} \times 2 - ( 0.000 + 0.000 + 0.018 + 0.000 ) \times 2 + \{ ( 0.00 + 0.00 + 0.15 + 0.00 ) + ( 0.00 + 0.00 + 0.15 + 0.00 ) \} \times 2 \times 0.15$	2.59	$m^2$
基 礎 材	t= 150 再生クラッシャーラン	$0.70 \times 0.70$	0.49	$m^2$
	t= 150 再生クラッシャーラン	$0.70 \times 0.70 \times 0.15$	0.07	$m^3$
グレーチング	T-14ton 鋼製グレーチング	ボルト固定式 $393 \times 400 \times 38$ ( 15.8 kg )	1.00	枚
床掘り		(桧外径+余幅×2)×(桧外径+余幅×2)×(桧高+基礎材厚-舗装厚) $( 0.60 + 0.50 \times 2 ) \times ( 0.60 + 0.50 \times 2 ) \times ( 0.77 + 0.15 - 0.20 )$	1.84	$m^3$
埋戻し		床掘り-残土 $1.84 - 0.28$	1.56	$m^3$
残土		桧外径×桧外径×(桧高-舗装厚)+基礎材 $0.60 \times 0.60 \times ( 0.77 - 0.20 ) + 0.07$	0.28	$m^3$

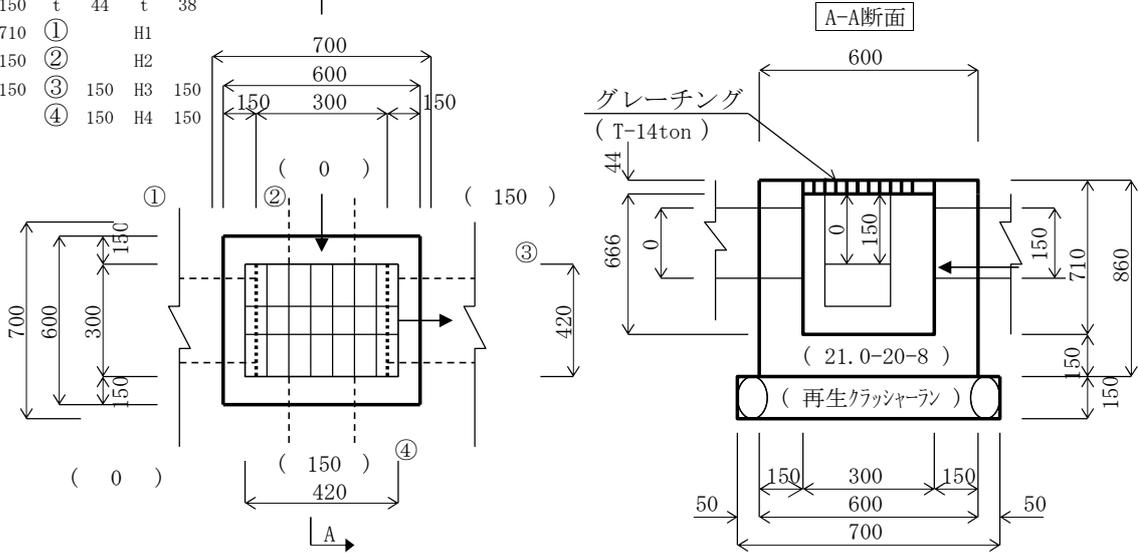
# 数 量 計 算 書

( B-2 号集水桧 )

( 1 ヶ所 当 たり )

B1 300 a 420 a 393 V 15.8  
 L1 300 b 420 b 400 T 14  
 b1 150 t 44 t 38  
 H 710 ① H1  
 h1 150 ② H2  
 h2 150 ③ 150 H3 150  
 ④ 150 H4 150

鋼製グレーチング T-14ton グレーチング寸法  
 重量 15.8 kg 幅 長さ 厚さ  
 ボルト固定式 393 × 400 × 38



- ① A =  
=
- ② A =  
=
- ③ A =  $1/4 \times \pi \times 0.15^2$   
= 0.018
- ④ A =  $1/4 \times \pi \times 0.15^2$   
= 0.018

名 称	材 料	計 算 式	数 量	単 位
		B-2 号集水桧 1ヶ所 当 たり		
躯体コンクリート	21.0-20-8	$0.60 \times 0.60 \times 0.860 - \{ 0.30 \times 0.30 \times 0.666 + 0.420 \times 0.420 \times 0.044 + ( 0.000 + 0.000 + 0.018 + 0.018 ) \times 0.15 \}$	0.24	$m^3$
型 枠	小型-I	$\{ (0.60 + 0.60) \times 0.860 + (0.30 + 0.30) \times 0.666 \} \times 2 - ( 0.000 + 0.000 + 0.018 + 0.018 ) \times 2 + \{ (0.00 + 0.00 + 0.15 + 0.15) + (0.00 + 0.00 + 0.15 + 0.15) \} \times 2 \times 0.15$	2.97	$m^2$
基 礎 材	t= 150 再生クラッシャーラン	$0.70 \times 0.70$	0.49	$m^2$
	t= 150 再生クラッシャーラン	$0.70 \times 0.70 \times 0.15$	0.07	$m^3$
グレーチング	T-14ton 鋼製グレーチング	ボルト固定式 $393 \times 400 \times 38$ ( 15.8 kg )	1.00	枚
床掘り		(桧外径+余幅×2)×(桧外径+余幅×2)×(桧高+基礎材厚-舗装厚) $(0.60 + 0.50 \times 2) \times (0.60 + 0.50 \times 2) \times (0.86 + 0.15 - 0.20)$	2.07	$m^3$
埋戻し		床掘り-残土 $2.07 - 0.31$	1.76	$m^3$
残土		桧外径×桧外径×(桧高-舗装厚)+基礎材 $0.60 \times 0.60 \times (0.86 - 0.20) + 0.07$	0.31	$m^3$

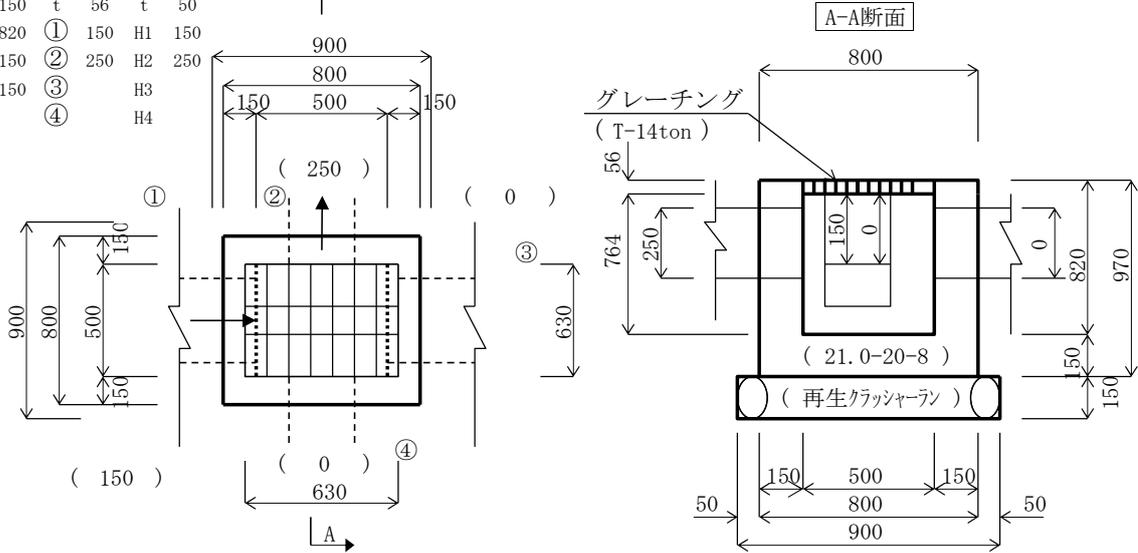
# 数 量 計 算 書

( B-3 号集水桧 )

( 1 ヶ所 当たり )

B1 500 a 630 a 607 V 39.4  
 L1 500 b 630 b 607 T 14  
 b1 150 t 56 t 50  
 H 820 ① 150 H1 150  
 h1 150 ② 250 H2 250  
 h2 150 ③ H3  
 ④ H4

鋼製グレーチング T-14ton グレーチング寸法  
 重量 39.4 kg 幅 長さ 厚さ  
 ボルト固定式 607 × 607 × 50



- ①  $A = 1/4 \times \pi \times 0.15^2 = 0.018$
- ②  $A = 0.25 \times 0.125 + 1/4 \times \pi \times 0.25^2 \times 1/2 = 0.056$
- ③  $A =$   
 $=$
- ④  $A =$   
 $=$

名 称	材 料	計 算 式	数 量	単 位
		B-3 号集水桧 1 ヶ所 当たり		
躯体コンクリート	21.0-20-8	$0.80 \times 0.80 \times 0.970 - \{ 0.50 \times 0.50 \times 0.764 + 0.630 \times 0.630 \times 0.056 + ( 0.018 + 0.056 + 0.000 + 0.000 ) \times 0.15 \}$	0.40	$m^3$
型 枠	小型-I	$\{ ( 0.80 + 0.80 ) \times 0.970 + ( 0.50 + 0.50 ) \times 0.764 \} \times 2 - ( 0.018 + 0.056 + 0.000 + 0.000 ) \times 2 + \{ ( 0.15 + 0.25 + 0.00 + 0.00 ) + ( 0.15 + 0.25 + 0.00 + 0.00 ) \} \times 2 \times 0.15$	4.72	$m^2$
基 礎 材	t= 150 再生クラッシャーラン	$0.90 \times 0.90$	0.81	$m^2$
	t= 150 再生クラッシャーラン	$0.90 \times 0.90 \times 0.15$	0.12	$m^3$
グレーチング	T-14ton 鋼製グレーチング	ボルト固定式 $607 \times 607 \times 50$ ( 39.4 kg )	1.00	枚
床掘り		(桧外径+余幅×2)×(桧外径+余幅×2)×(桧高+基礎材厚-舗装厚) $( 0.80 + 0.50 \times 2 ) \times ( 0.80 + 0.50 \times 2 ) \times ( 0.97 + 0.15 - 0.20 )$	2.98	$m^3$
埋戻し		床掘り-残土 $2.98 - 0.61$	2.37	$m^3$
残土		桧外径×桧外径×(桧高-舗装厚)+基礎材 $0.80 \times 0.80 \times ( 0.97 - 0.20 ) + 0.12$	0.61	$m^3$

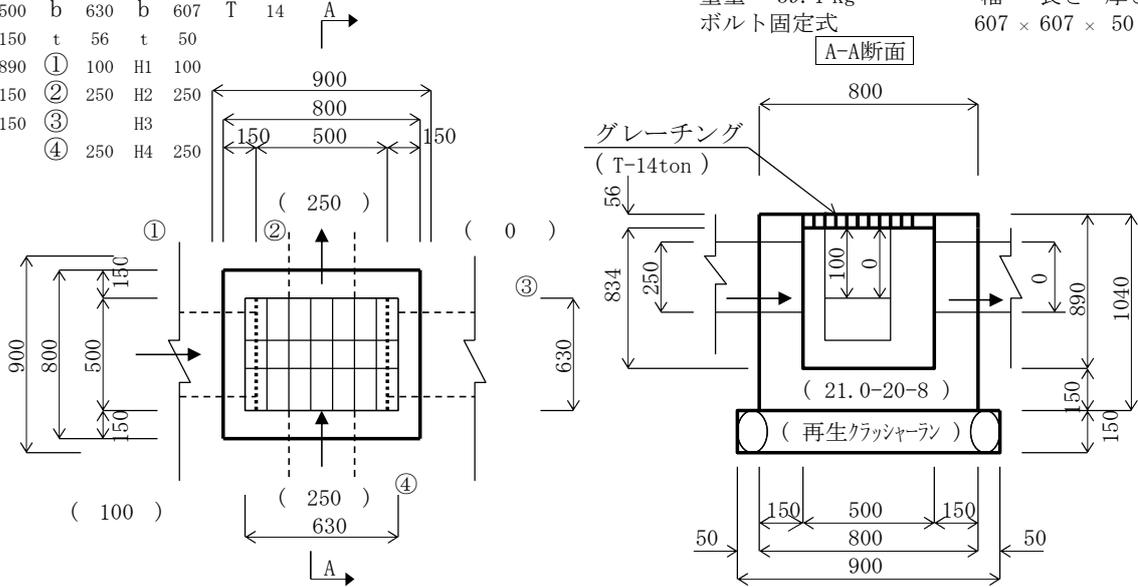
# 数 量 計 算 書

( B-4 号集水桧 )

( 1 ヶ所 当 たり )

B1 500 a 630 a 607 V 39.4  
 L1 500 b 630 b 607 T 14  
 b1 150 t 56 t 50  
 H 890 ① 100 H1 100  
 h1 150 ② 250 H2 250  
 h2 150 ③ H3  
 ④ 250 H4 250

鋼製グレーチング T-14ton グレーチング寸法  
 重量 39.4 kg 幅 長さ 厚さ  
 ボルト固定式 607 × 607 × 50



- ①  $A = 1/4 \times \pi \times 0.10^2 = 0.008$
- ②  $A = 0.25 \times 0.125 + 1/4 \times \pi \times 0.25^2 \times 1/2 = 0.056$
- ③  $A =$   
 $=$
- ④  $A = 0.25 \times 0.125 + 1/4 \times \pi \times 0.25^2 \times 1/2 = 0.056$

名 称	材 料	計 算 式	数 量	単 位
		B-4 号集水桧 1ヶ所 当 たり		
躯体コンクリート	21.0-20-8	$0.80 \times 0.80 \times 1.040 - \{ 0.50 \times 0.50 \times 0.834 + 0.630 \times 0.630 \times 0.056 + ( 0.008 + 0.056 + 0.000 + 0.056 ) \times 0.15 \}$	0.42	$m^3$
型 枠	小型-I	$\{ ( 0.80 + 0.80 ) \times 1.040 + ( 0.50 + 0.50 ) \times 0.834 \} \times 2 - ( 0.008 + 0.056 + 0.000 + 0.056 ) \times 2 + \{ ( 0.10 + 0.25 + 0.00 + 0.25 ) + ( 0.10 + 0.25 + 0.00 + 0.25 ) \} \times 2 \times 0.15$	5.12	$m^2$
基 礎 材	t= 150 再生クラッシャーラン	$0.90 \times 0.90$	0.81	$m^2$
	t= 150 再生クラッシャーラン	$0.90 \times 0.90 \times 0.15$	0.12	$m^3$
グレーチング	T-14ton 鋼製グレーチング	ボルト固定式 $607 \times 607 \times 50$ ( 39.4 kg )	1.00	枚
床掘り		(桧外径+余幅×2)×(桧外径+余幅×2)×(桧高+基礎材厚-舗装厚) $( 0.80 + 0.50 \times 2 ) \times ( 0.80 + 0.50 \times 2 ) \times ( 1.04 + 0.15 - 0.20 )$	3.21	$m^3$
埋戻し		床掘り-残土 $3.21 - 0.66$	2.55	$m^3$
残土		桧外径×桧外径×(桧高-舗装厚)+基礎材 $0.80 \times 0.80 \times ( 1.04 - 0.20 ) + 0.12$	0.66	$m^3$

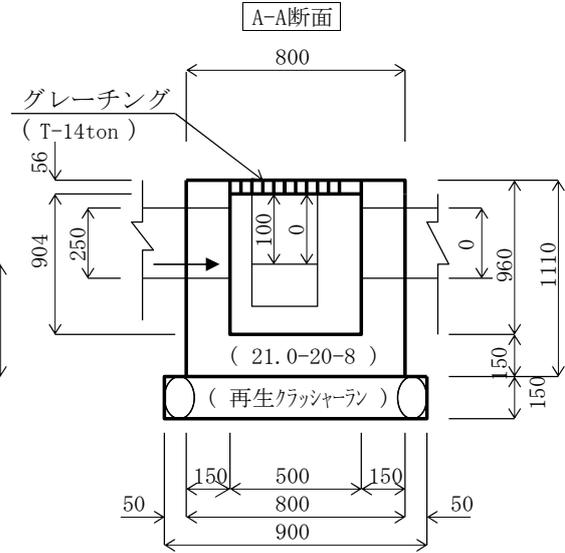
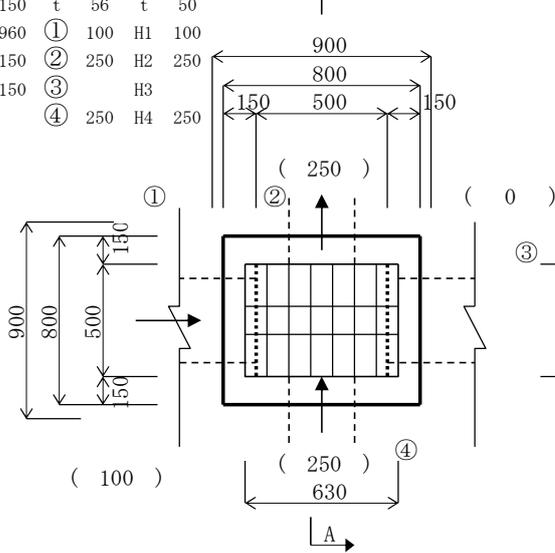
# 数 量 計 算 書

( B-5 号集水桧 )

( 1 ヶ所 当 たり )

B1 500 a 630 a 607 V 39.4  
 L1 500 b 630 b 607 T 14  
 b1 150 t 56 t 50  
 H 960 ① 100 H1 100  
 h1 150 ② 250 H2 250  
 h2 150 ③ H3  
 ④ 250 H4 250

鋼製グレーチング T-14ton グレーチング寸法  
 重量 39.4 kg 幅 長さ 厚さ  
 ボルト固定式 607 × 607 × 50



- ①  $A = 1/4 \times \pi \times 0.10^2 = 0.008$
- ②  $A = 0.25 \times 0.125 + 1/4 \times \pi \times 0.25^2 \times 1/2 = 0.056$
- ③  $A =$   
 $=$
- ④  $A = 0.25 \times 0.125 + 1/4 \times \pi \times 0.25^2 \times 1/2 = 0.056$

名 称	材 料	計 算 式	数 量	単 位
		B-5 号集水桧 1ヶ所 当 たり		
躯体コンクリート	21.0-20-8	$0.80 \times 0.80 \times 1.110 - \{ 0.50 \times 0.50 \times 0.904 + 0.630 \times 0.630 \times 0.056 + ( 0.008 + 0.056 + 0.000 + 0.056 ) \times 0.15 \}$	0.44	$m^3$
型 枠	小型-I	$\{ (0.80 + 0.80) \times 1.110 + (0.50 + 0.50) \times 0.904 \} \times 2 - ( 0.008 + 0.056 + 0.000 + 0.056 ) \times 2 + \{ (0.10 + 0.25 + 0.00 + 0.25) + (0.10 + 0.25 + 0.00 + 0.25) \} \times 2 \times 0.15$	5.48	$m^2$
基 礎 材	t= 150 再生クラッシャーラン	$0.90 \times 0.90$	0.81	$m^2$
	t= 150 再生クラッシャーラン	$0.90 \times 0.90 \times 0.15$	0.12	$m^3$
グレーチング	T-14ton 鋼製グレーチング	ボルト固定式 $607 \times 607 \times 50$ ( 39.4 kg )	1.00	枚
床掘り		(桧外径+余幅×2)×(桧外径+余幅×2)×(桧高+基礎材厚-舗装厚) $(0.80 + 0.50 \times 2) \times (0.80 + 0.50 \times 2) \times (1.11 + 0.15 - 0.20)$	3.43	$m^3$
埋戻し		床掘り-残土 $3.43 - 0.70$	2.73	$m^3$
残土		桧外径×桧外径×(桧高-舗装厚)+基礎材 $0.80 \times 0.80 \times (1.11 - 0.20) + 0.12$	0.70	$m^3$

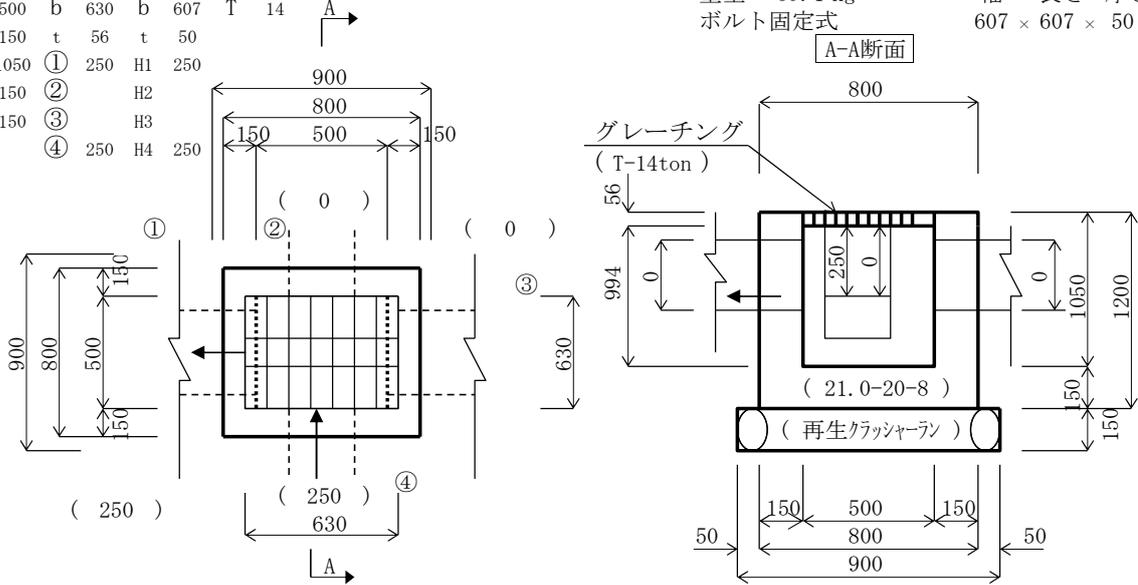
# 数量計算書

( B-6 号集水桧 )

( 1 ヶ所 当たり )

B1 500 a 630 a 607 V 39.4  
 L1 500 b 630 b 607 T 14  
 b1 150 t 56 t 50  
 H 1050 ① 250 H1 250  
 h1 150 ② H2  
 h2 150 ③ H3  
 ④ 250 H4 250

鋼製グレーチング T-14ton グレーチング寸法  
 重量 39.4 kg 幅 長さ 厚さ  
 ボルト固定式 607 × 607 × 50



- ①  $A = 0.25 \times 0.125 + 1/4 \times \pi \times 0.25^2 \times 1/2$   
 $= 0.056$
- ②  $A =$   
 $=$
- ③  $A =$   
 $=$
- ④  $A = 0.25 \times 0.125 + 1/4 \times \pi \times 0.25^2 \times 1/2$   
 $= 0.056$

名 称	材 料	計 算 式	数 量	単 位
		B-6 号集水桧 1 ヶ所 当たり		
躯体コンクリート	21.0-20-8	$0.80 \times 0.80 \times 1.200 - \{ 0.50 \times 0.50 \times 0.994 + 0.630 \times 0.630 \times 0.056 + ( 0.056 + 0.000 + 0.000 + 0.056 ) \times 0.15 \}$	0.48	$m^3$
型 枠	小型-I	$\{ ( 0.80 + 0.80 ) \times 1.200 + ( 0.50 + 0.50 ) \times 0.994 \} \times 2 - ( 0.056 + 0.000 + 0.000 + 0.056 ) \times 2 + \{ ( 0.25 + 0.00 + 0.00 + 0.25 ) + ( 0.25 + 0.00 + 0.00 + 0.25 ) \} \times 2 \times 0.15$	5.90	$m^2$
基 礎 材	t= 150 再生クラッシャーラン	$0.90 \times 0.90$	0.81	$m^2$
	t= 150 再生クラッシャーラン	$0.90 \times 0.90 \times 0.15$	0.12	$m^3$
グレーチング	T-14ton 鋼製グレーチング	ボルト固定式 $607 \times 607 \times 50$ ( 39.4 kg )	1.00	枚
床掘り		(桧外径+余幅×2)×(桧外径+余幅×2)×(桧高+基礎材厚-舗装厚) $( 0.80 + 0.50 \times 2 ) \times ( 0.80 + 0.50 \times 2 ) \times ( 1.20 + 0.15 - 0.20 )$	3.73	$m^3$
埋戻し		床掘り-残土 $3.73 - 0.76$	2.97	$m^3$
残土		桧外径×桧外径×(桧高-舗装厚)+基礎材 $0.80 \times 0.80 \times ( 1.20 - 0.20 ) + 0.12$	0.76	$m^3$

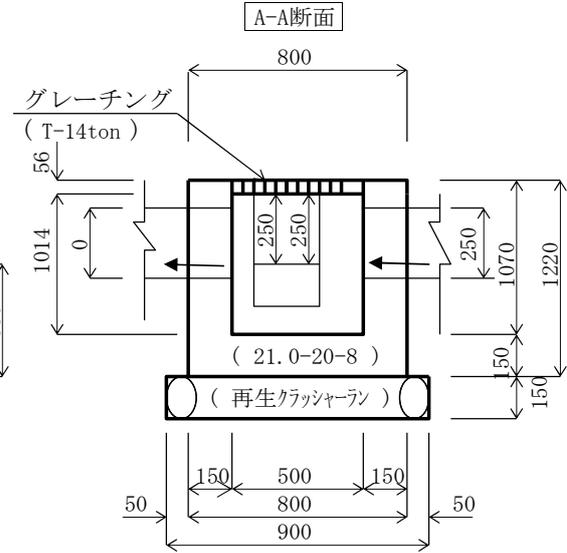
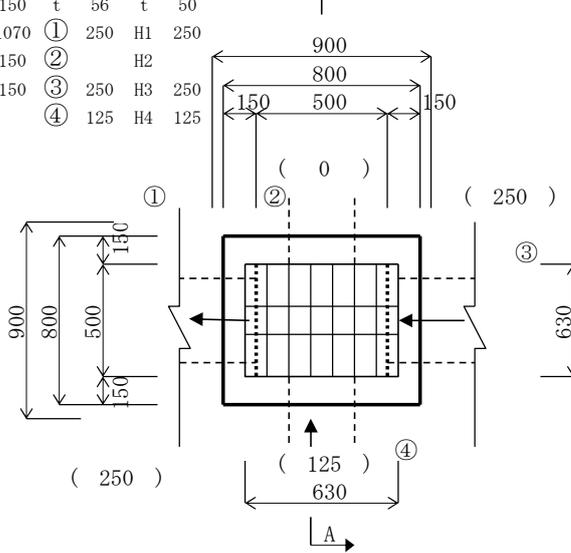
# 数 量 計 算 書

( B-7 号集水桧 )

( 1 ヶ所 当 たり )

B1 500 a 630 a 607 V 39.4  
 L1 500 b 630 b 607 T 14  
 b1 150 t 56 t 50  
 H 1070 ① 250 H1 250  
 h1 150 ② H2  
 h2 150 ③ 250 H3 250  
 ④ 125 H4 125

鋼製グレーチング T-14ton グレーチング寸法  
 重量 39.4 kg 幅 長さ 厚さ  
 ボルト固定式 607 × 607 × 50



- ①  $A = 0.25 \times 0.125 + 1/4 \times \pi \times 0.25^2 \times 1/2$   
 $= 0.056$
- ②  $A =$   
 $=$
- ③  $A = 0.25 \times 0.125 + 1/4 \times \pi \times 0.25^2 \times 1/2$   
 $= 0.056$
- ④  $A = 1/4 \times \pi \times 0.125^2$   
 $= 0.012$

名 称	材 料	計 算 式	数 量	単 位
		B-7 号集水桧 1 ヶ所 当 たり		
躯体コンクリート	21.0-20-8	$0.80 \times 0.80 \times 1.220 - \{ 0.50 \times 0.50 \times 1.014 + 0.630 \times 0.630 \times 0.056 + ( 0.056 + 0.000 + 0.056 + 0.012 ) \times 0.15 \}$	0.49	$m^3$
型 枠	小型-I	$\{ ( 0.80 + 0.80 ) \times 1.220 + ( 0.50 + 0.50 ) \times 1.014 \} \times 2 - ( 0.056 + 0.000 + 0.056 + 0.012 ) \times 2 + \{ ( 0.25 + 0.00 + 0.25 + 0.13 ) + ( 0.25 + 0.00 + 0.25 + 0.13 ) \} \times 2 \times 0.15$	6.06	$m^2$
基 礎 材	t= 150 再生クラッシャーラン	$0.90 \times 0.90$	0.81	$m^2$
	t= 150 再生クラッシャーラン	$0.90 \times 0.90 \times 0.15$	0.12	$m^3$
グレーチング	T-14ton 鋼製グレーチング	ボルト固定式 $607 \times 607 \times 50$ ( 39.4 kg )	1.00	枚
床掘り		(桧外径+余幅×2)×(桧外径+余幅×2)×(桧高+基礎材厚-舗装厚) $( 0.80 + 0.50 \times 2 ) \times ( 0.80 + 0.50 \times 2 ) \times ( 1.22 + 0.15 - 0.20 )$	3.79	$m^3$
埋戻し		床掘り-残土 $3.79 - 0.77$	3.02	$m^3$
残土		桧外径×桧外径×(桧高-舗装厚)+基礎材 $0.80 \times 0.80 \times ( 1.22 - 0.20 ) + 0.12$	0.77	$m^3$

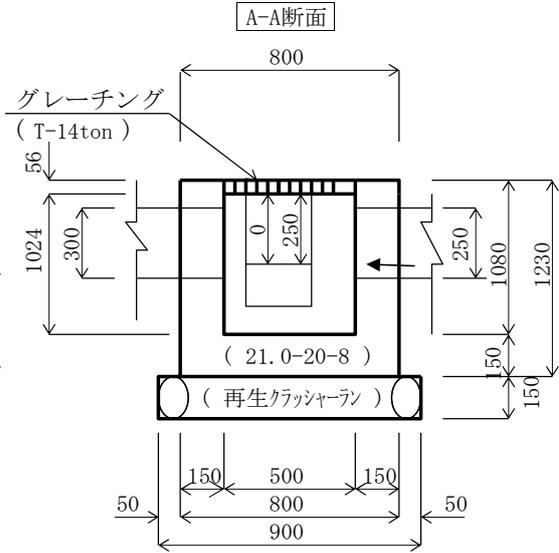
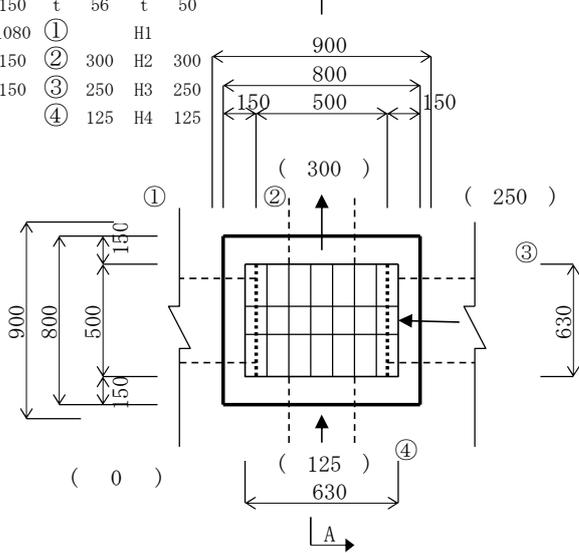
# 数 量 計 算 書

( B-8 号集水桧 )

( 1 ヶ所 当 たり )

B1 500 a 630 a 607 V 39.4  
 L1 500 b 630 b 607 T 14  
 b1 150 t 56 t 50  
 H 1080 ① H1  
 h1 150 ② 300 H2 300  
 h2 150 ③ 250 H3 250  
 ④ 125 H4 125

鋼製グレーチング T-14ton グレーチング寸法  
 重量 39.4 kg 幅 長さ 厚さ  
 ボルト固定式 607 × 607 × 50



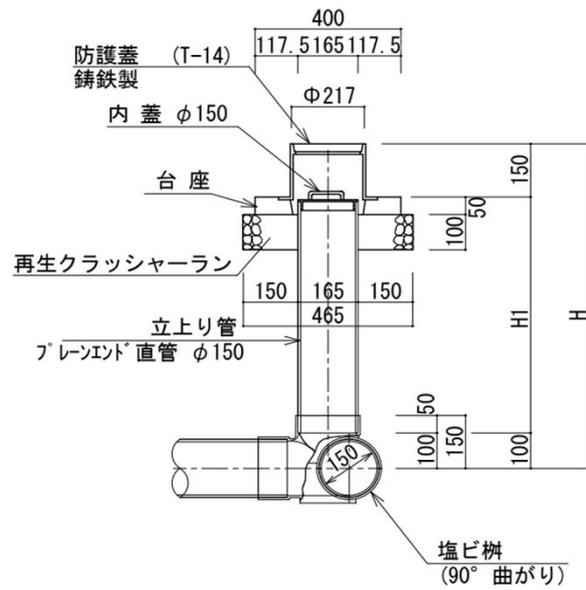
- ① A =  
=
- ② A = 0.30 × 0.15 + 1/4 × π × 0.30<sup>2</sup> × 1/2  
= 0.080
- ③ A = 0.25 × 0.125 + 1/4 × π × 0.25<sup>2</sup> × 1/2  
= 0.056
- ④ A = 1/4 × π × 0.125<sup>2</sup>  
= 0.012

名 称	材 料	計 算 式	数 量	単 位
		B-8 号集水桧 1 ヶ所 当 たり		
躯体コンクリート	21.0-20-8	$0.80 \times 0.80 \times 1.230 - \{ 0.50 \times 0.50 \times 1.024 + 0.630 \times 0.630 \times 0.056 + ( 0.000 + 0.080 + 0.056 + 0.012 ) \times 0.15 \}$	0.49	m <sup>3</sup>
型 枠	小型-I	$\{ ( 0.80 + 0.80 ) \times 1.230 + ( 0.50 + 0.50 ) \times 1.024 \} \times 2 - ( 0.000 + 0.080 + 0.056 + 0.012 ) \times 2 + \{ ( 0.00 + 0.30 + 0.25 + 0.13 ) + ( 0.00 + 0.30 + 0.25 + 0.13 ) \} \times 2 \times 0.15$	6.09	m <sup>2</sup>
基 礎 材	t= 150 再生クラッシャーラン	0.90 × 0.90	0.81	m <sup>2</sup>
	t= 150 再生クラッシャーラン	0.90 × 0.90 × 0.15	0.12	m <sup>3</sup>
グレーチング	T-14ton 鋼製グレーチング	ボルト固定式 607 × 607 × 50 ( 39.4 kg )	1.00	枚
床掘り		(桧外径+余幅×2) × (桧外径+余幅×2) × (桧高+基礎材厚-舗装厚) $( 0.80 + 0.50 \times 2 ) \times ( 0.80 + 0.50 \times 2 ) \times ( 1.23 + 0.15 - 0.20 )$	3.82	m <sup>3</sup>
埋戻し		床掘り-残土 3.82 - 0.78	3.04	m <sup>3</sup>
残土		桧外径 × 桧外径 × (桧高-舗装厚) + 基礎材 $0.80 \times 0.80 \times ( 1.23 - 0.20 ) + 0.12$	0.78	m <sup>3</sup>

# 数 量 計 算 書

## 1 号小口径桧

基礎幅	B1=	0.465
基礎厚	t1=	0.100
	H0=	0.490
立上り管	H1=	0.240
φ 150		0.165
防護蓋	N=	1.0
T-14		
内蓋	N=	1.0
台座	N=	1.0
塩ビ桧	N=	1.0
90° 曲がり		
φ 150		

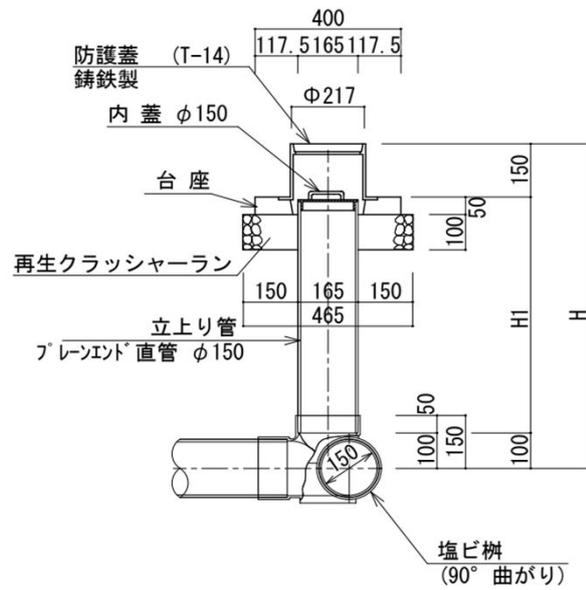


名 称	材 料	計 算 式	数 量	単 位
		1 号小口径桧		
		1 箇所当り		
基礎材	再生クラッシャーラン t = 0.10 m	$\pi/4 \times 0.465^2 - \pi/4 \times 0.165^2$	0.15	m <sup>2</sup>
		$(\pi/4 \times 0.465^2 - \pi/4 \times 0.165^2) \times 0.100$	0.01	m <sup>3</sup>
立上り管	フレンエンド直管 φ 150	0.240	0.24	m
防護蓋	T-14 t = 150 mm	1.00	1.00	個
内蓋	t = 150 mm	1.00	1.00	個
台座	φ 150	1.00	= 1000 個	個
塩ビ桧	90° 曲がり φ 150	1.00	1.00	個

# 数 量 計 算 書

## 2 号小口径桝

基礎幅	B1=	0.465
基礎厚	t1=	0.100
	H0=	0.620
立上り管	フレンエンド直管	H1= 0.370
	φ 150	0.165
防護蓋	φ 150	N= 1.0
T-14		
内蓋	φ 150	N= 1.0
台座	φ 150	N= 1.0
塩ビ桝	90° 曲がり	N= 1.0
	φ 150	

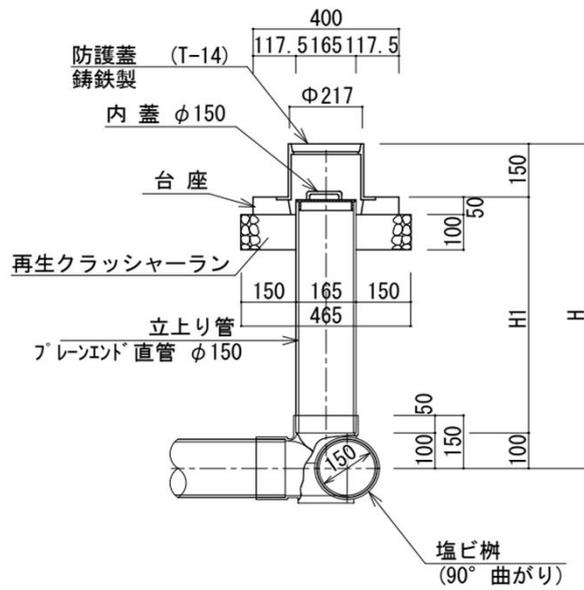


名 称	材 料	計 算 式	数 量	単 位
		2 号小口径桝		
		1 箇所当たり		
基礎材	再生クラッシャーラン t = 0.10 m	$\pi/4 \times 0.465^2 - \pi/4 \times 0.165^2$	0.15	m <sup>2</sup>
		$(\pi/4 \times 0.465^2 - \pi/4 \times 0.165^2) \times 0.100$	0.01	m <sup>3</sup>
立上り管	フレンエンド直管 φ 150	0.370	0.37	m
防護蓋	T-14 t = 150 mm	1.00	1.00	個
内蓋	t = 150 mm	1.00	1.00	個
台座	φ 150	1.00	= 1000 個	個
塩ビ桝	90° 曲がり φ 150	1.00	1.00	個

# 数 量 計 算 書

## 3 号小口径桧

基礎幅	B1=	0.465
基礎厚	t1=	0.100
	H0=	0.540
立上り管	フレンエンド直管	H1= 0.290
	φ 150	0.165
防護蓋	φ 150	N= 1.0
T-14		
内蓋	φ 150	N= 1.0
台座	φ 150	N= 1.0
塩ビ桧	90° 曲がり	N= 1.0
	φ 150	

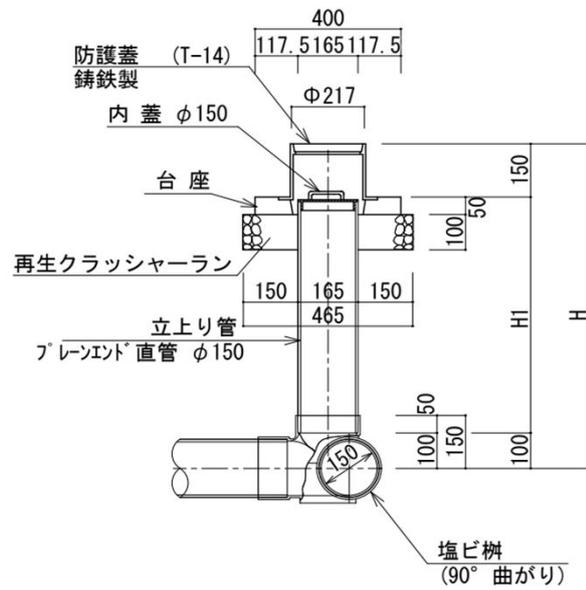


名 称	材 料	計 算 式	数 量	単 位
		3 号小口径桧		
		1 箇所当たり		
基礎材	再生クラッシャーラン t = 0.10 m	$\pi/4 \times 0.465^2 - \pi/4 \times 0.165^2$	0.15	m <sup>2</sup>
		$(\pi/4 \times 0.465^2 - \pi/4 \times 0.165^2) \times 0.100$	0.01	m <sup>3</sup>
立上り管	フレンエンド直管 φ 150	0.290	0.29	m
防護蓋	T-14 t = 150 mm	1.00	1.00	個
内蓋	t = 150 mm	1.00	1.00	個
台座	φ 150	1.00	= 1000 個	個
塩ビ桧	90° 曲がり φ 150	1.00	1.00	個

# 数 量 計 算 書

## 4 号小口径桝

基礎幅	B1=	0.465
基礎厚	t1=	0.100
	H0=	0.400
立上り管	H1=	0.150
φ 150		0.165
防護蓋	N=	1.0
T-14		
内蓋	N=	1.0
台座	N=	1.0
塩ビ桝	N=	1.0
90° 曲がり		
φ 150		



名 称	材 料	計 算 式	数 量	単 位
		4 号小口径桝		
		1 箇所当り		
基礎材	再生クラッシャーラン t = 0.10 m	$\pi/4 \times 0.465^2 - \pi/4 \times 0.165^2$	0.15	m <sup>2</sup>
		$(\pi/4 \times 0.465^2 - \pi/4 \times 0.165^2) \times 0.100$	0.01	m <sup>3</sup>
立上り管	フレンエンド直管 φ 150	0.150	0.15	m
防護蓋	T-14 t = 150 mm	1.00	1.00	個
内蓋	t = 150 mm	1.00	1.00	個
台座	φ 150	1.00	= 1000 個	個
塩ビ桝	90° 曲がり φ 150	1.00	1.00	個



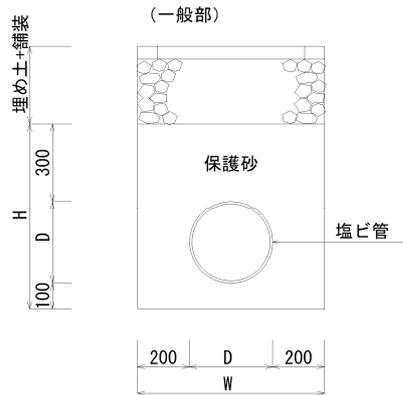
# 数 量 計 算 書

φ 350保護砂工

基礎幅 B1= 770

H= 770

管渠 φ 350



寸 法 表

規 格	D	H	W
φ 100	114	514	514
φ 125	140	540	540
φ 150	165	565	565
φ 200	216	616	616
φ 250	267	667	667
φ 300	318	718	718
φ 350	370	770	770

名 称	材 料	計 算 式	数 量	単 位
		φ 350保護砂工 10 m当り		
砂基礎	砂	$(0.770 \times 0.770 - 1/4 \times \pi \times 0.37^2) \times 10.00$	4.85	m <sup>3</sup>
管渠	VU φ 350		10.00	m
土工	床堀	$0.770 \times 0.770 \times 10.00$	5.93	m <sup>3</sup>
	残土処理		5.93	m <sup>3</sup>



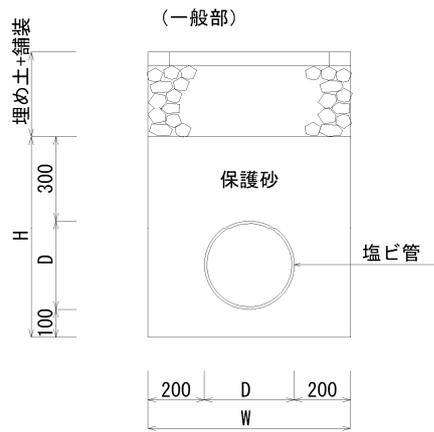
# 数 量 計 算 書

φ 250保護砂工

基礎幅 B1= 667

H= 667

管渠 φ 250



寸 法 表

規 格	D	H	W
φ 100	114	514	514
φ 125	140	540	540
φ 150	165	565	565
φ 200	216	616	616
φ 250	267	667	667
φ 300	318	718	718
φ 350	370	770	770

名 称	材 料	計 算 式	数 量	単 位
		φ 250保護砂工 10 m当り		
砂基礎	砂	$(0.667 \times 0.667 - 1/4 \times \pi \times 0.267^2) \times 10.00$	3.89	m <sup>3</sup>
管渠	VU φ 250		10.00	m
土工	床堀	$0.667 \times 0.667 \times 10.00$	4.45	m <sup>3</sup>
	残土処理		4.45	m <sup>3</sup>

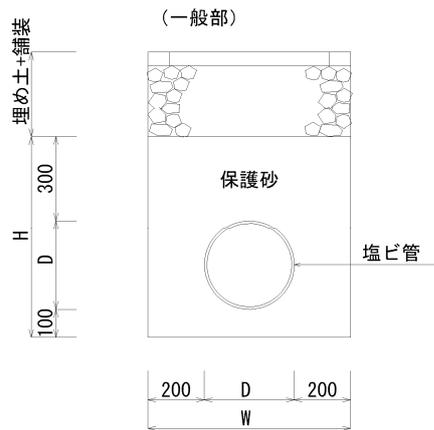
# 数 量 計 算 書

φ 200保護砂工

基礎幅 B1= 616

H= 616

管渠 φ 200



寸 法 表

規 格	D	H	W
φ 100	114	514	514
φ 125	140	540	540
φ 150	165	565	565
φ 200	216	616	616
φ 250	267	667	667
φ 300	318	718	718
φ 350	370	770	770

名 称	材 料	計 算 式	数 量	単 位
		φ 200保護砂工 10 m当り		
砂基礎	砂	$(0.616 \times 0.616 - 1/4 \times \pi \times 0.216^2) \times 10.00$	3.43	m <sup>3</sup>
管渠	VU φ 200		10.00	m
土工	床堀	$0.616 \times 0.616 \times 10.00$	3.79	m <sup>3</sup>
	残土処理		3.79	m <sup>3</sup>

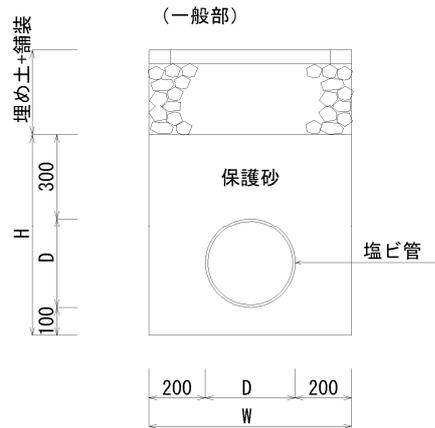
# 数 量 計 算 書

φ 150保護砂工

基礎幅 B1= 565

H= 565

管渠 φ 150



寸 法 表

規 格	D	H	W
φ 100	114	514	514
φ 125	140	540	540
φ 150	165	565	565
φ 200	216	616	616
φ 250	267	667	667
φ 300	318	718	718
φ 350	370	770	770

名 称	材 料	計 算 式	数 量	単 位
		φ 150保護砂工 10 m当り		
砂基礎	砂	$(0.565 \times 0.565 - 1/4 \times \pi \times 0.165^2) \times 10.00$	2.98	m <sup>3</sup>
管渠	VU φ 150		10.00	m
土工	床堀	$0.565 \times 0.565 \times 10.00$	3.19	m <sup>3</sup>
	残土処理		3.19	m <sup>3</sup>

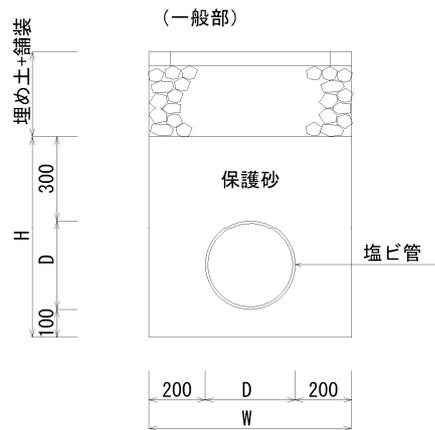
# 数 量 計 算 書

φ 125保護砂工

基礎幅 B1= 540

H= 540

管渠 φ 125



寸 法 表

規 格	D	H	W
φ 100	114	514	514
φ 125	140	540	540
φ 150	165	565	565
φ 200	216	616	616
φ 250	267	667	667
φ 300	318	718	718
φ 350	370	770	770

名 称	材 料	計 算 式	数 量	単 位
		φ 125保護砂工 10 m当り		
砂基礎	砂	$(0.540 \times 0.540 - 1/4 \times \pi \times 0.140^2) \times 10.00$	2.76	m <sup>3</sup>
管渠	VU φ 125		10.00	m
土工	床堀	$0.540 \times 0.540 \times 10.00$	2.92	m <sup>3</sup>
	残土処理		2.92	m <sup>3</sup>

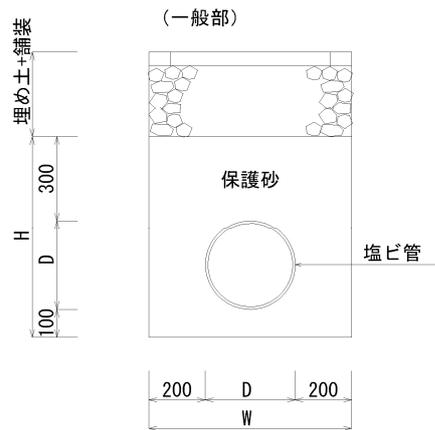
# 数 量 計 算 書

φ 100保護砂工

基礎幅 B1= 514

H= 514

管渠 φ 100



寸 法 表

規 格	D	H	W
φ 100	114	514	514
φ 125	140	540	540
φ 150	165	565	565
φ 200	216	616	616
φ 250	267	667	667
φ 300	318	718	718
φ 350	370	770	770

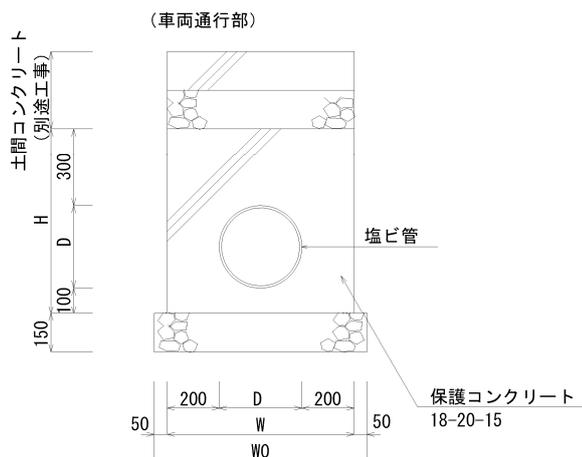
名 称	材 料	計 算 式	数 量	単 位
		φ 100保護砂工 10 m当り		
砂基礎	砂	$(0.514 \times 0.514 - 1/4 \times \pi \times 0.100^2) \times 10.00$	2.56	m <sup>3</sup>
管渠	VU φ 125		10.00	m
土工	床堀	$0.514 \times 0.514 \times 10.00$	2.64	m <sup>3</sup>
	残土処理		2.64	m <sup>3</sup>

## 数 量 計 算 書

### φ 200保護コンクリート工

躯体幅 W= 616  
 基礎幅 W0= 716  
 基礎厚 t = 150  
 H= 616

管渠 φ 200



寸 法 表

規 格	D	H	W
φ 100	114	514	514
φ 125	140	540	540
φ 150	165	565	565
φ 200	216	616	616
φ 250	267	667	667
φ 300	318	718	718
φ 350	370	770	770

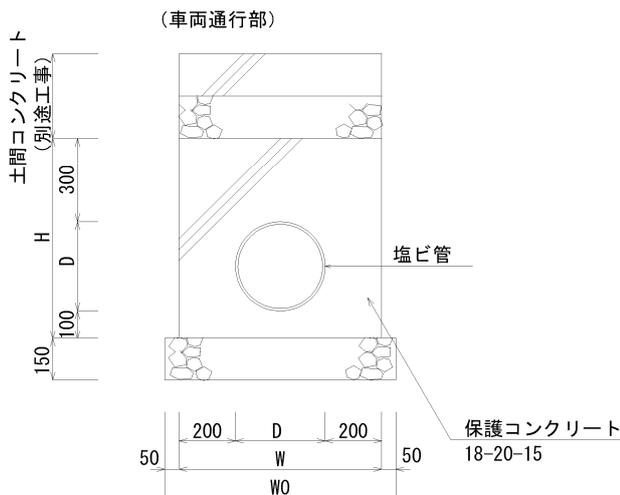
名 称	材 料	計 算 式	数 量	単 位
		φ 200保護コンクリート工 10 m当り		
基 礎	再生クラッシャーレン	$0.716 \times 10.00$	7.16	m <sup>2</sup>
	再生クラッシャーレン	$0.716 \times 0.15 \times 10.00$	1.07	m <sup>3</sup>
コンクリート	無筋構造物 18-20-15	$(0.616 \times 0.616 - 1/4 \times \pi \times 0.216^2) \times 10.00$	3.43	m <sup>2</sup>
型 枠	無筋構造物	$0.616 \times 2 \times 10.00 + (0.616 \times 0.616 - 1/4 \times \pi \times 0.216^2) \times 2$	13.01	m <sup>2</sup>
管 渠	VU φ 200		10.00	m
土工	床堀	$0.716 \times (0.616 + 0.150) \times 10.00$	5.48	m <sup>3</sup>
	埋戻し	$5.48 - 4.86$	0.62	m <sup>3</sup>
	残土処理	$1.07 + 0.616 \times 0.616 \times 10.00$	4.86	m <sup>3</sup>

# 数 量 計 算 書

## φ 150保護コンクリート工

躯体幅 W= 565  
 基礎幅 W0= 665  
 基礎厚 t = 150  
 H= 565

管渠 φ 150



寸 法 表

規 格	D	H	W
φ 100	114	514	514
φ 125	140	540	540
φ 150	165	565	565
φ 200	216	616	616
φ 250	267	667	667
φ 300	318	718	718
φ 350	370	770	770

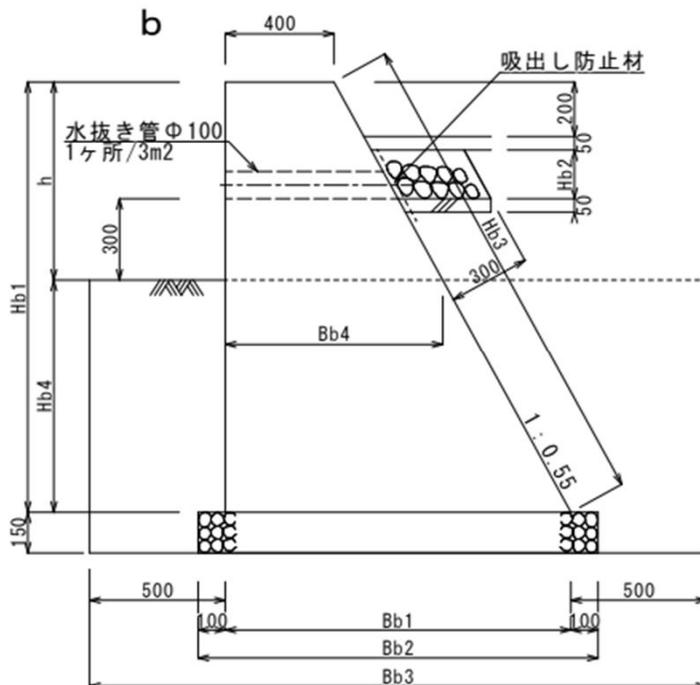
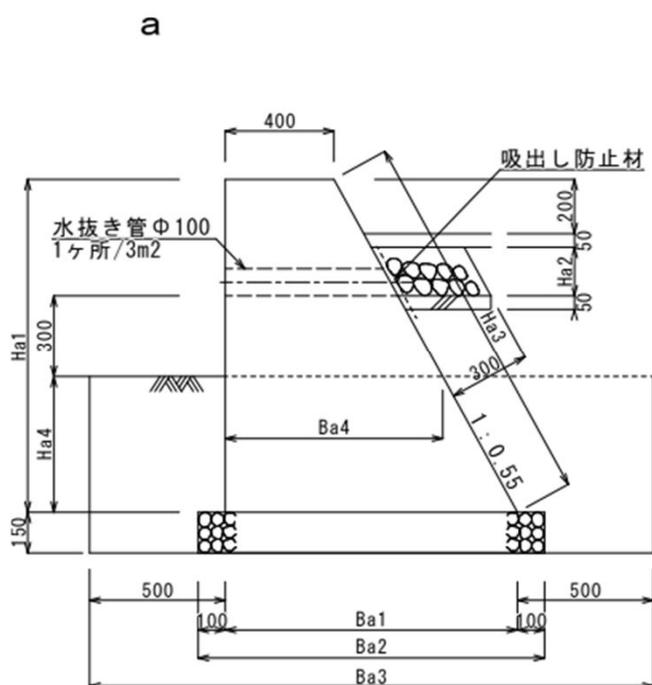
名 称	材 料	計 算 式	数 量	単 位
		φ 150保護コンクリート工 10 m当り		
基 礎	再生クラッシャーレン	$0.665 \times 10.00$	6.65	m <sup>2</sup>
	再生クラッシャーレン	$0.665 \times 0.15 \times 10.00$	1.00	m <sup>3</sup>
コンクリート	無筋構造物 18-20-15	$(0.565 \times 0.565 - 1/4 \times \pi \times 0.165^2) \times 10.00$	2.98	m <sup>2</sup>
型 枠	無筋構造物	$0.565 \times 2 \times 10.00 + (0.565 \times 0.565 - 1/4 \times \pi \times 0.165^2) \times 2$	11.90	m <sup>2</sup>
管 渠	VU φ 150		10.00	m
土工	床堀	$0.665 \times (0.565 + 0.150) \times 10.00$	4.75	m <sup>3</sup>
	埋戻し	$4.75 - 4.19$	0.56	m <sup>3</sup>
	残土処理	$1.00 + 0.565 \times 0.565 \times 10.00$	4.19	m <sup>3</sup>

重力式擁壁集計

項目	規格	単位	重力式擁壁①	重力式擁壁②	重力式擁壁③	重力式擁壁④	重力式擁壁⑤	重力式擁壁⑥	計
基礎砕石	再生クラッシュヤーン	m3	1.03	1.03	1.03	1.07	1.09	0.71	<b>5.96</b>
躯体型枠		m2	17.31	16.36	16.43	17.48	18.11	11.67	<b>97.36</b>
アスファルト目地材		m2		0.90	0.90	1.02	1.12	1.05	<b>4.99</b>
躯体コンクリート		m3	5.59	5.57	5.6	6.12	6.46	3.88	<b>33.22</b>
止水コンクリート		m3	0.08	0.08	0.08	0.08	0.08	0.05	<b>0.45</b>
水抜き管	φ100mm	m	0.77	0.77	0.85	1.04	0.97	0.46	<b>4.86</b>
吸出し防止材	300×300	m2	0.11	0.11	0.12	0.13	0.13	0.07	<b>0.67</b>
排水層	再生クラッシュヤーン	m3	0.27	0.26	0.34	0.48	0.43	0.18	<b>1.96</b>
床掘		m3	9.04	9.03	8.54	8.62	9.79	6.77	<b>51.79</b>
埋戻し		m3	4.60	4.60	4.29	4.22	4.88	3.50	<b>26.09</b>
残土		m3	4.44	4.43	4.25	4.40	4.91	3.27	<b>25.70</b>

数量計算書 重力式擁壁①

L= 5.000 m h= 0.725 m



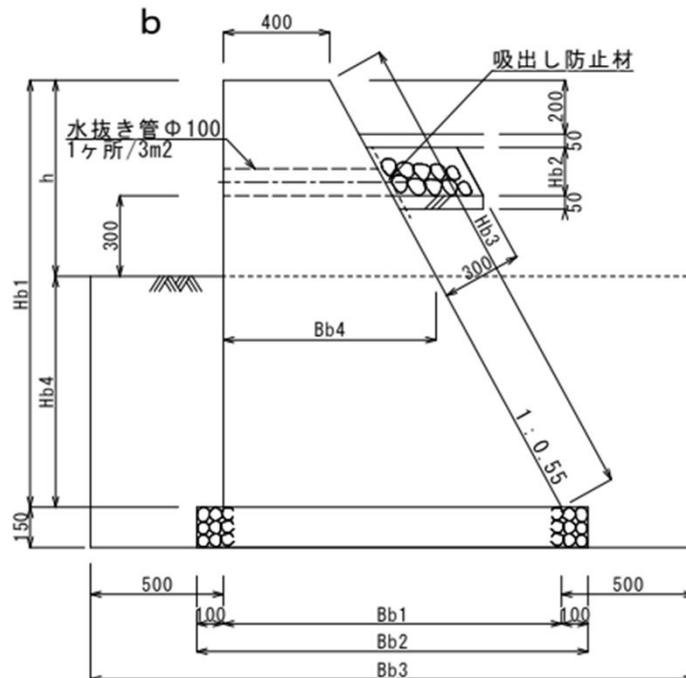
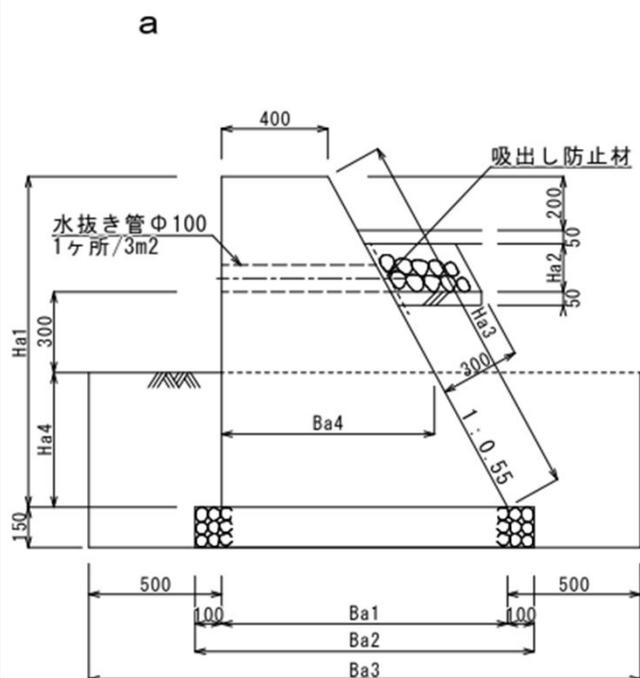
Ba1 : 1.076      Ha1 : 1.229  
 Ba2 : 1.276      Ha2 : 0.179  
 Ba3 : 2.076      Ha3 : 1.403  
 Ba4 : 0.801      Ha4 : 0.500

Bb1 : 1.273      Hb1 : 1.587  
 Bb2 : 1.473      Hb2 : 0.175  
 Bb3 : 2.273      Hb3 : 1.811  
 Bb4 : 0.799      Hb4 : 0.862

名称	規格	計算式	単位	数量	備考
基礎碎石	再生クラッシャーラン	$(Ba2+Bb2) / 2 \times 0.15 \times L$	m <sup>3</sup>	1.03	
躯体型枠		$(Ha1+Hb1)/2 \times L + (Ha3+Hb3)/2 \times L$	15.08		
		$(0.40+Ba1) \times Ha1/2 + (0.40+Bb1) \times Hb1/2$	2.23	m <sup>2</sup>	17.31
躯体コンクリート		$[(0.40+Ba1) \times Ha1/2 + (0.40+Bb1) \times Hb1/2] / 2 \times L$		m <sup>3</sup>	5.59
止水コンクリート		$0.30 \times 0.05 \times L$		m <sup>3</sup>	0.08
水抜き管	φ 100mm	$[(0.40+(Ha1-Ha4-0.30) \times 0.55) + (0.40+(Hb1-Hb4-0.30) \times 0.55)] / 2 \times$	1.21	m	0.77
吸出し防止材	300×300	$[(Ha1-Ha4) + (Hb1-Hb4)] / 2 \times L / 3.00 \times 0.30 \times 0.30$		m <sup>2</sup>	0.11
					1.21箇所
排水槽	再生クラッシャーラン	$(Ha2+Hb2)/2 \times 0.3 \times L$		m <sup>3</sup>	0.27
床堀		$(Ba3+Bb3) / 2 \times (Ha4+0.15+Hb4+0.15)/2 \times L$		m <sup>3</sup>	9.04
埋戻し		9.04 - 4.44		m <sup>3</sup>	4.60
残土		$((Ba1+Ba4) \times Ha4/2 + (Bb1+Bb4) \times Hb4/2) / 2 \times L +$	1.03	m <sup>3</sup>	4.44

数量計算書 重力式擁壁②

L= 5.000 m h= 0.721 m



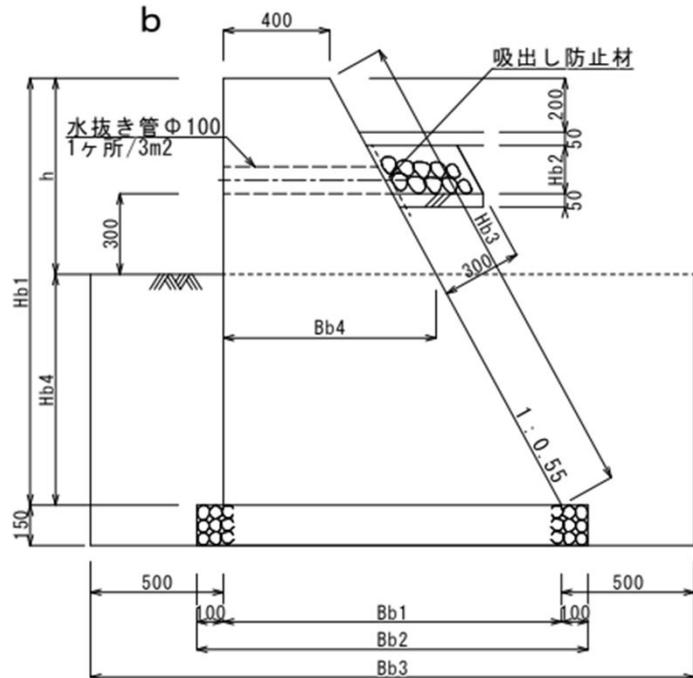
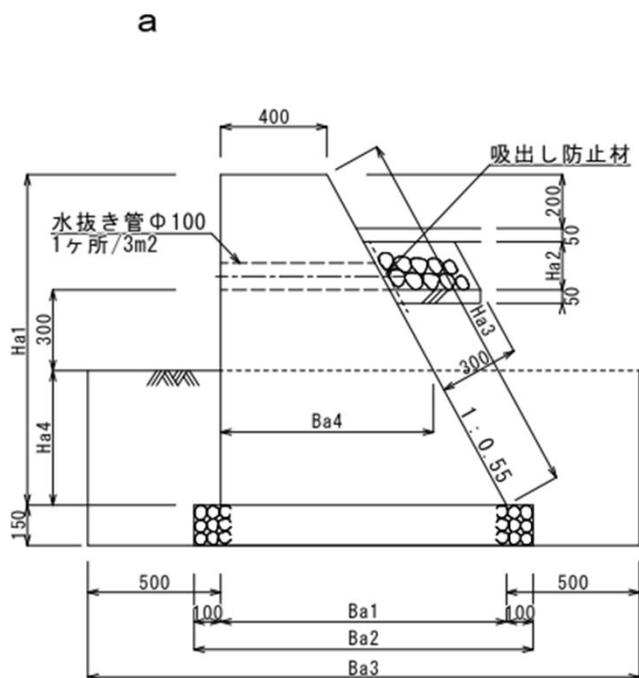
Ba1 : 1.074      Ha1 : 1.225  
 Ba2 : 1.274      Ha2 : 0.175  
 Ba3 : 2.074      Ha3 : 1.398  
 Ba4 : 0.799      Ha4 : 0.500

Bb1 : 1.271      Hb1 : 1.584  
 Bb2 : 1.471      Hb2 : 0.171  
 Bb3 : 2.271      Hb3 : 1.808  
 Bb4 : 0.797      Hb4 : 0.863

名称	規格	計算式	単位	数量	備考
基礎碎石	再生クラッシャーラン	$(Ba2+Bb2) / 2 \times 0.15 \times L$	m <sup>3</sup>	1.03	
躯体型枠		$(Ha1+Hb1)/2 \times L + (Ha3+Hb3)/2 \times L + (0.40+Bb1) \times Hb1/2$	m <sup>2</sup>	16.36	
アスファルト目地材		$(0.40+Ba1) \times Ha1/2$	m <sup>2</sup>	0.9	
躯体コンクリート		$[(0.40+Ba1) \times Ha1/2 + (0.40+Bb1) \times Hb1/2] / 2 \times L$	m <sup>3</sup>	5.57	
止水コンクリート		$0.30 \times 0.05 \times L$	m <sup>3</sup>	0.08	
水抜き管	φ 100mm	$[(0.40+(Ha1-Ha4-0.30) \times 0.55) + (0.40+(Hb1-Hb4-0.30) \times 0.55)] / 2 \times 1.21$	m	0.77	
吸出し防止材	300×300	$[(Ha1-Ha4) + (Hb1-Hb4)] / 2 \times L / 3.00 \times 0.30 \times 0.30$	m <sup>2</sup>	0.11	1.21箇所
排水槽	再生クラッシャーラン	$(Ha2+Hb2)/2 \times 0.3 \times L$	m <sup>3</sup>	0.26	
床堀		$(Ba3+Bb3) / 2 \times (Ha4+0.15+Hb4+0.15)/2 \times L$	m <sup>3</sup>	9.03	
埋戻し		9.03 - 4.43	m <sup>3</sup>	4.60	
残土		$((Ba1+Ba4) \times Ha4/2 + (Bb1+Bb4) \times Hb4/2) / 2 \times L + 1.03$	m <sup>3</sup>	4.43	

数量計算書 重力式擁壁③

L= 5.000 m h= 0.828 m



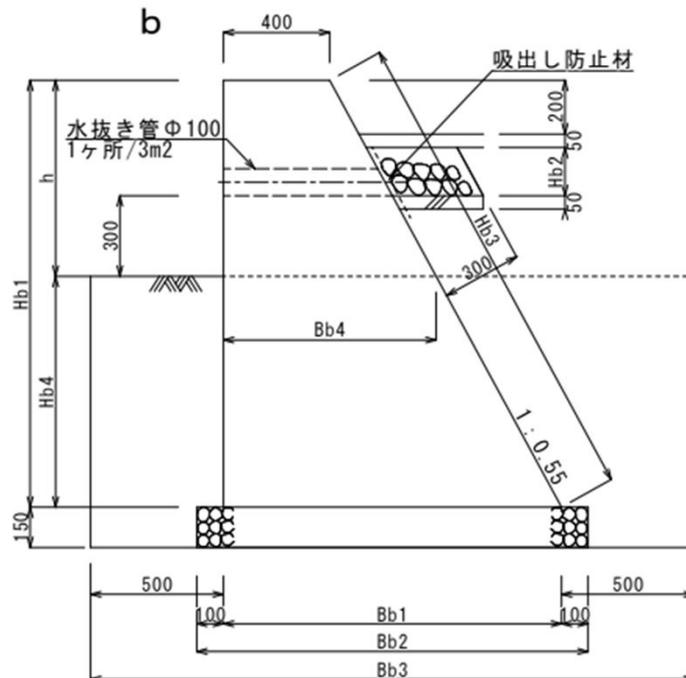
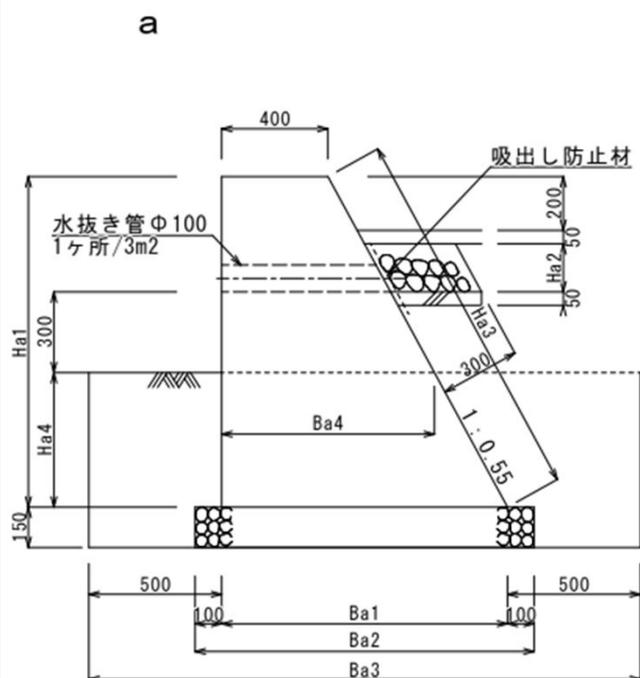
Ba1 : 1.072      Ha1 : 1.221  
 Ba2 : 1.272      Ha2 : 0.171  
 Ba3 : 2.072      Ha3 : 1.394  
 Ba4 : 0.797      Ha4 : 0.500

Bb1 : 1.279      Hb1 : 1.598  
 Bb2 : 1.479      Hb2 : 0.278  
 Bb3 : 2.279      Hb3 : 1.824  
 Bb4 : 0.855      Hb4 : 0.77

名称	規格	計算式	単位	数量	備考
基礎碎石	再生クラッシャーラン	$(Ba2+Bb2) / 2 \times 0.15 \times L$	m <sup>3</sup>	1.03	
躯体型枠		$(Ha1+Hb1)/2 \times L + (Ha3+Hb3)/2 \times L + (0.40+Bb1) \times Hb1/2$	m <sup>2</sup>	16.43	
アスファルト目地材		$(0.40+Ba1) \times Ha1/2$	m <sup>2</sup>	0.9	
躯体コンクリート		$[(0.40+Ba1) \times Ha1/2 + (0.40+Bb1) \times Hb1/2] / 2 \times L$	m <sup>3</sup>	5.6	
止水コンクリート		$0.30 \times 0.05 \times L$	m <sup>3</sup>	0.08	
水抜き管	φ 100mm	$[(0.40+(Ha1-Ha4-0.30) \times 0.55) + (0.40+(Hb1-Hb4-0.30) \times 0.55)] / 2 \times$	1.29 m	0.85	
吸出し防止材	300×300	$[(Ha1-Ha4) + (Hb1-Hb4)] / 2 \times L / 3.00 \times 0.30 \times 0.30$	m <sup>2</sup>	0.12	1.29箇所
排水槽	再生クラッシャーラン	$(Ha2+Hb2)/2 \times 0.3 \times L$	m <sup>3</sup>	0.34	
床堀		$(Ba3+Bb3) / 2 \times (Ha4+0.15+Hb4+0.15)/2 \times L$	m <sup>3</sup>	8.54	
埋戻し		8.54 - 4.25	m <sup>3</sup>	4.29	
残土		$((Ba1+Ba4) \times Ha4/2 + (Bb1+Bb4) \times Hb4/2) / 2 \times L +$	1.03 m <sup>3</sup>	4.25	

数量計算書 重力式擁壁④

L= 5.000 m h= 0.918 m



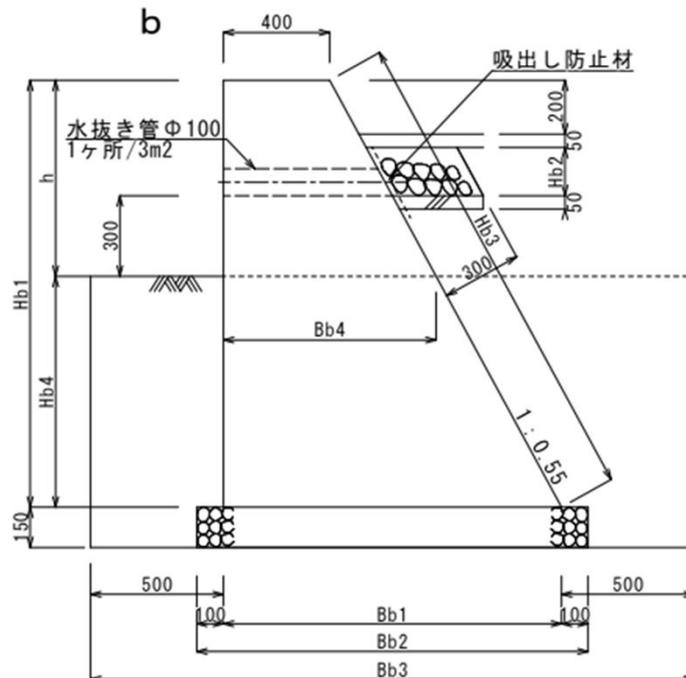
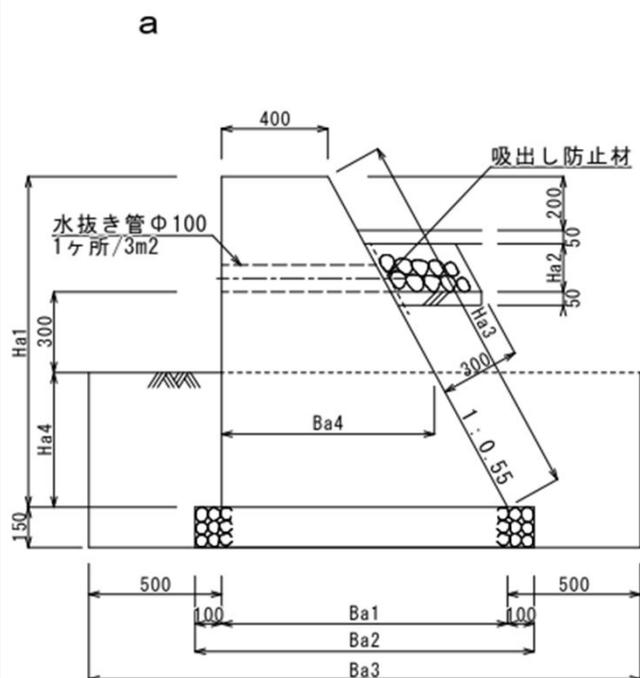
Ba1 : 1.13      Ha1 : 1.328  
 Ba2 : 1.33      Ha2 : 0.278  
 Ba3 : 2.13      Ha3 : 1.515  
 Ba4 : 0.855      Ha4 : 0.500

Bb1 : 1.318      Hb1 : 1.669  
 Bb2 : 1.518      Hb2 : 0.368  
 Bb3 : 2.318      Hb3 : 1.905  
 Bb4 : 0.905      Hb4 : 0.751

名称	規格	計算式	単位	数量	備考
基礎碎石	再生クラッシャーラン	$(Ba2+Bb2) / 2 \times 0.15 \times L$	m <sup>3</sup>	1.07	
躯体型枠		$(Ha1+Hb1)/2 \times L + (Ha3+Hb3)/2 \times L + (0.40+Bb1) \times Hb1/2$	m <sup>2</sup>	17.48	
アスファルト目地材		$(0.40+Ba1) \times Ha1/2$	m <sup>2</sup>	1.02	
躯体コンクリート		$[(0.40+Ba1) \times Ha1/2 + (0.40+Bb1) \times Hb1/2] / 2 \times L$	m <sup>3</sup>	6.12	
止水コンクリート		$0.30 \times 0.05 \times L$	m <sup>3</sup>	0.08	
水抜き管	φ 100mm	$[(0.40+(Ha1-Ha4-0.30) \times 0.55) + (0.40+(Hb1-Hb4-0.30) \times 0.55)] / 2 \times$	1.46	m	1.04
吸出し防止材	300×300	$[(Ha1-Ha4) + (Hb1-Hb4)] / 2 \times L / 3.00 \times 0.30 \times 0.30$	m <sup>2</sup>	0.13	1.46箇所
排水槽	再生クラッシャーラン	$(Ha2+Hb2)/2 \times 0.3 \times L$	m <sup>3</sup>	0.48	
床堀		$(Ba3+Bb3) / 2 \times (Ha4+0.15+Hb4+0.15)/2 \times L$	m <sup>3</sup>	8.62	
埋戻し		8.62 - 4.4	m <sup>3</sup>	4.22	
残土		$((Ba1+Ba4) \times Ha4/2 + (Bb1+Bb4) \times Hb4/2) / 2 \times L +$	1.07	m <sup>3</sup>	4.40

数量計算書 重力式擁壁⑤

L= 5.000 m h= 0.756 m



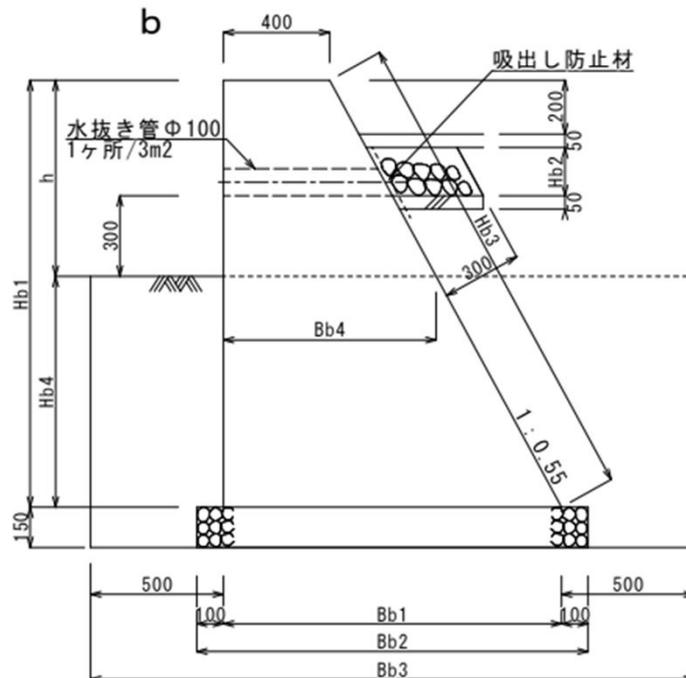
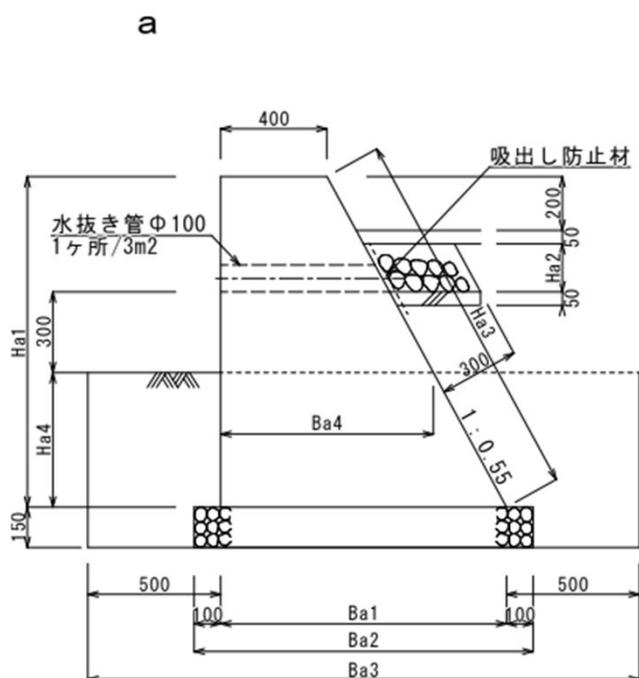
Ba1 : 1.18      Ha1 : 1.418  
 Ba2 : 1.38      Ha2 : 0.368  
 Ba3 : 2.18      Ha3 : 1.618  
 Ba4 : 0.905      Ha4 : 0.500

Bb1 : 1.331      Hb1 : 1.692  
 Bb2 : 1.531      Hb2 : 0.206  
 Bb3 : 2.331      Hb3 : 1.931  
 Bb4 : 0.816      Hb4 : 0.936

名称	規格	計算式	単位	数量	備考
基礎碎石	再生クラッシャーラン	$(Ba2+Bb2) / 2 \times 0.15 \times L$	m <sup>3</sup>	1.09	
躯体型枠		$(Ha1+Hb1)/2 \times L + (Ha3+Hb3)/2 \times L + (0.40+Bb1) \times Hb1/2$	m <sup>2</sup>	18.11	
アスファルト目地材		$(0.40+Ba1) \times Ha1/2$	m <sup>2</sup>	1.12	
躯体コンクリート		$[(0.40+Ba1) \times Ha1/2 + (0.40+Bb1) \times Hb1/2] / 2 \times L$	m <sup>3</sup>	6.46	
止水コンクリート		$0.30 \times 0.05 \times L$	m <sup>3</sup>	0.08	
水抜き管	φ100mm	$[(0.40+(Ha1-Ha4-0.30) \times 0.55) + (0.40+(Hb1-Hb4-0.30) \times 0.55)] / 2 \times 1.4$	m	0.97	
吸出し防止材	300×300	$[(Ha1-Ha4) + (Hb1-Hb4)] / 2 \times L / 3.00 \times 0.30 \times 0.30$	m <sup>2</sup>	0.13	1.40箇所
排水槽	再生クラッシャーラン	$(Ha2+Hb2)/2 \times 0.3 \times L$	m <sup>3</sup>	0.43	
床堀		$(Ba3+Bb3) / 2 \times (Ha4+0.15+Hb4+0.15)/2 \times L$	m <sup>3</sup>	9.79	
埋戻し		9.79 - 4.91	m <sup>3</sup>	4.88	
残土		$((Ba1+Ba4) \times Ha4/2 + (Bb1+Bb4) \times Hb4/2) / 2 \times L + 1.09$	m <sup>3</sup>	4.91	

数量計算書 重力式擁壁⑥

L= 3.400 m h= 0.590 m



Ba1 : 1.146      Ha1 : 1.356  
 Ba2 : 1.346      Ha2 : 0.306  
 Ba3 : 2.146      Ha3 : 1.548  
 Ba4 : 0.871      Ha4 : 0.600

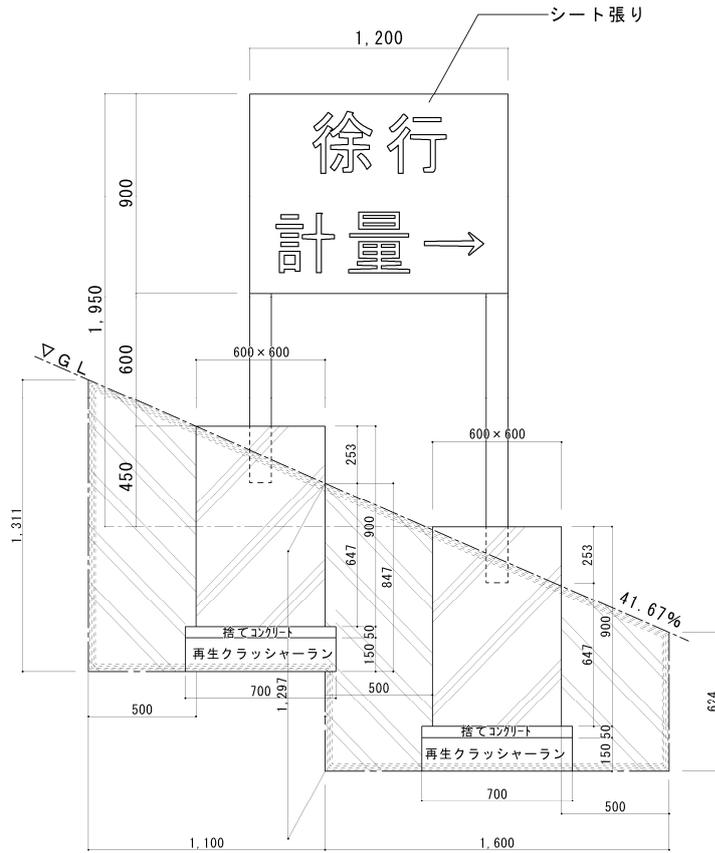
Bb1 : 1.231      Hb1 : 1.51  
 Bb2 : 1.431      Hb2 : 0.04  
 Bb3 : 2.231      Hb3 : 1.724  
 Bb4 : 0.725      Hb4 : 0.920

名称	規格	計算式	単位	数量	備考
基礎碎石	再生クラッシャーラン	$(Ba2+Bb2) / 2 \times 0.15 \times L$	m <sup>3</sup>	0.71	
躯体型枠		$(Ha1+Hb1)/2 \times L + (Ha3+Hb3)/2 \times L + (0.40+Bb1) \times Hb1/2$	m <sup>2</sup>	11.67	
アスファルト目地材		$(0.40+Ba1) \times Ha1/2$	m <sup>2</sup>	1.05	
躯体コンクリート		$[(0.40+Ba1) \times Ha1/2 + (0.40+Bb1) \times Hb1/2] / 2 \times L$	m <sup>3</sup>	3.88	
止水コンクリート		$0.30 \times 0.05 \times L$	m <sup>3</sup>	0.05	
水抜き管	φ 100mm	$[(0.40+(Ha1-Ha4-0.30) \times 0.55) + (0.40+(Hb1-Hb4-0.30) \times 0.55)] / 2 \times 0.76$	m	0.46	
吸出し防止材	300×300	$[(Ha1-Ha4) + (Hb1-Hb4)] / 2 \times L / 3.00 \times 0.30 \times 0.30$	m <sup>2</sup>	0.07	0.76箇所
排水槽	再生クラッシャーラン	$(Ha2+Hb2)/2 \times 0.3 \times L$	m <sup>3</sup>	0.18	
床堀		$(Ba3+Bb3) / 2 \times (Ha4+0.15+Hb4+0.15)/2 \times L$	m <sup>3</sup>	6.77	
埋戻し		6.77 - 3.27	m <sup>3</sup>	3.50	
残土		$((Ba1+Ba4) \times Ha4/2 + (Bb1+Bb4) \times Hb4/2) / 2 \times L + 0.71$	m <sup>3</sup>	3.27	



数量計算書

サイン-1

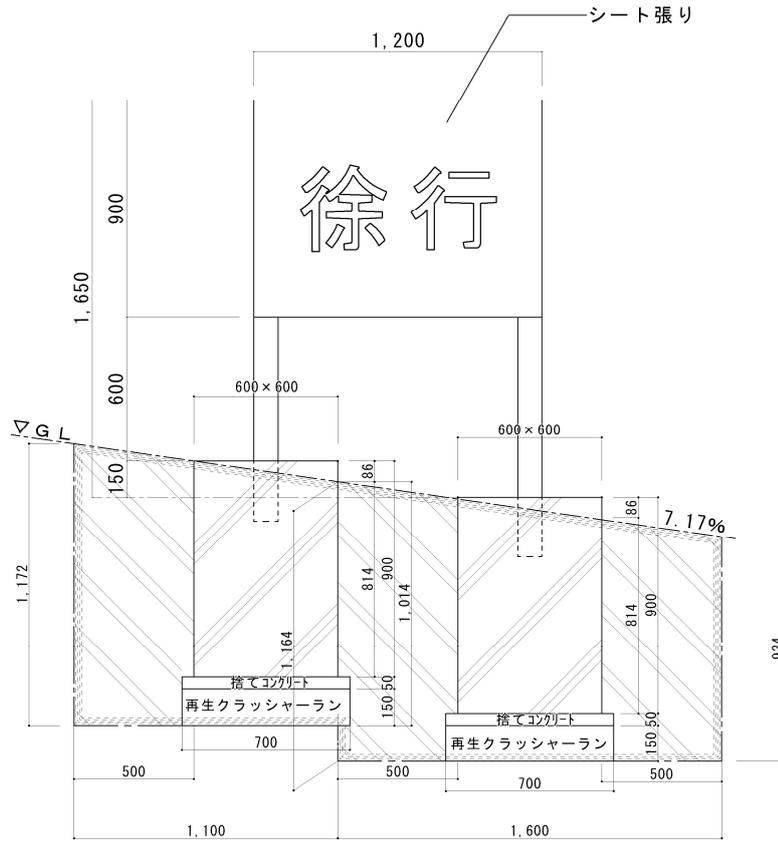


一箇所当り

名称	規格	算 出				単位	数量	備 考			
サイン-1											
基礎材	再生クラッシャーラン	0.70	×	0.70	×	0.15	×	2	m3	0.15	
捨てコンクリート	18-8-20	0.70	×	0.70	×	0.05	×	2	m3	0.05	
コンクリート基礎	21-8-20	0.60	×	0.60	×	0.9	×	2	m2	0.65	
型枠		0.60	×	0.9	×	4	×	2	m2	4.32	
土工	床堀	$((1.311+0.847) \times 1.10/2 + (1.297+0.624) \times 1.60/2)$				×	1.60		m3	4.36	
	埋戻し	4.36	-	0.76					m3	3.60	
	残土	0.15	+	0.05	+	$(0.90+0.647)/2 \times 0.60 \times 0.60 \times 2$			m3	0.76	

数量計算書

サイン-2

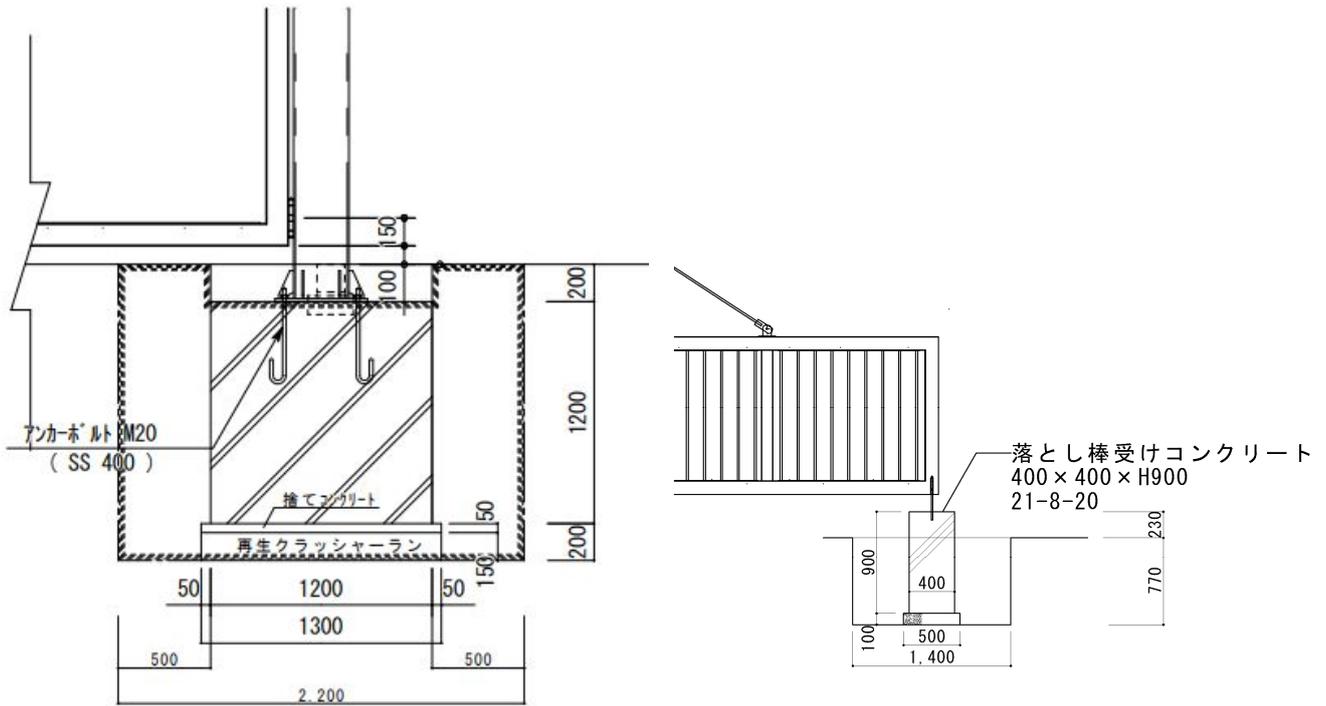


一箇所当り

名称	規格	算 出				単位	数量	備 考			
サイン-2											
基礎材	再生クラッシャーラン	0.70	×	0.70	×	0.15	×	2	m3	0.15	
捨てコンクリート	18-8-20	0.70	×	0.70	×	0.05	×	2	m3	0.05	
コンクリート基礎	21-8-20	0.60	×	0.60	×	0.90	×	2	m2	0.65	
型枠		0.60	×	0.9	×	4	×	2	m2	4.32	
土工	床堀	((1.172+1.014) × 1.10/2 + (1.164+0.934) × 1.60/2)				×	1.60		m3	4.61	
	埋戻し	4.61	-	0.82					m3	3.79	
	残土	0.15	+	0.05	+	(0.90+0.814)/2 × 0.60 × 0.60 × 2			m3	0.82	

数量計算書

門扉-1

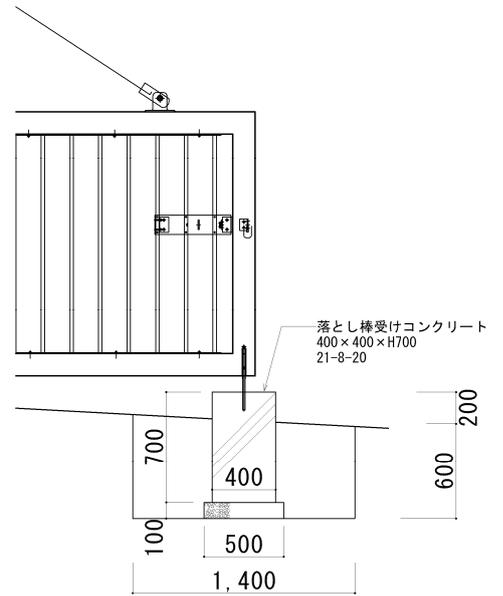
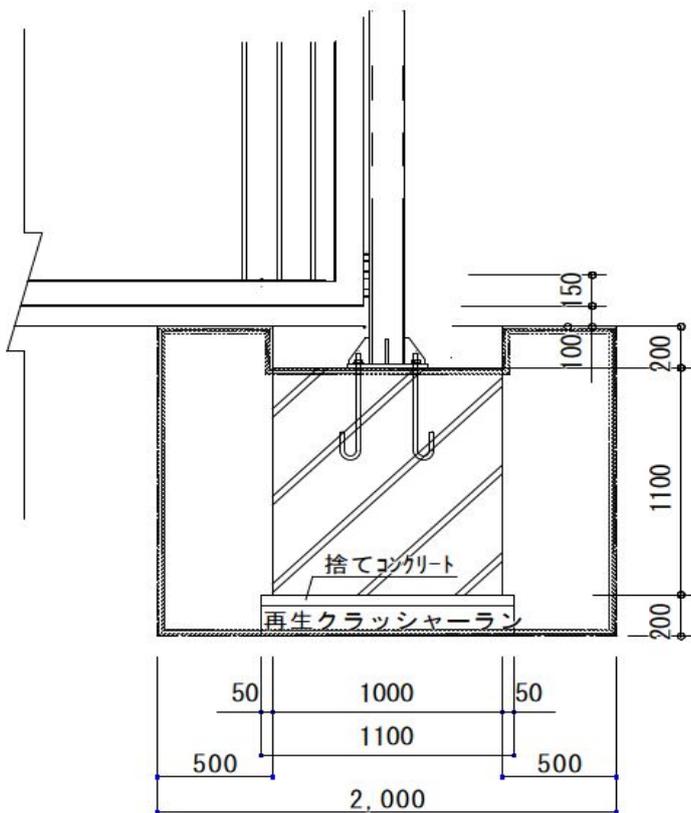


一箇所当り(基礎×2)

名称	規格	算 出			単位	数量	備 考
門扉-1							
基礎材	再生クラッシャーラン	1.30 × 1.30 × 0.15	×	2 = 0.51			
		0.50 × 0.50 × 0.10	×	2 = 0.05	m3	0.56	
捨てコンクリート	18-8-20	1.30 × 1.30 × 0.05	×	2	m3	0.17	
コンクリート基礎	21-8-20	1.20 × 1.20 × 1.20	×	2 = 3.46			
		0.40 × 0.40 × 0.90	×	2 = 0.29	m3	3.75	
型枠		1.20 × 1.20 × 4	×	2 = 11.52			
		0.40 × 0.90 × 4	×	2 = 2.88	m2	14.4	
土工	床堀	2.20 × 2.20 × 1.60	×	2 = 15.49			
		1.40 × 1.40 × 0.77	×	2 = 3.02	m3	18.51	
	埋戻し	18.51 - 4.48			m3	14.03	
	残土	0.56 + 0.17 + 3.75			m3	4.48	

数量計算書

門扉-2



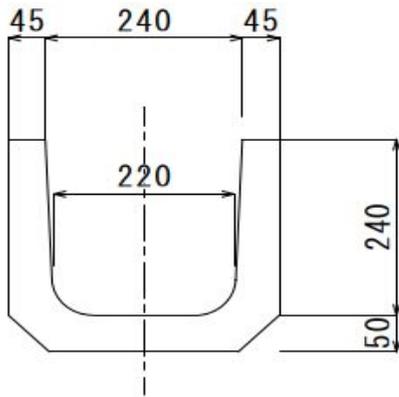
一箇所当り

名称	規格	算 出				単位	数量	備 考
門扉-2								
基礎材	再生クラッシャーラン	1.10	×	1.10	×	0.15	×	1 = 0.18
		0.50	×	0.50	×	0.10	×	1 = 0.03
捨てコンクリート	18-8-20	1.10	×	1.10	×	0.05	×	1 = 0.06
コンクリート基礎	21-8-20	1.00	×	1.00	×	1.10	×	1 = 1.10
		0.40	×	0.40	×	0.70	×	1 = 0.11
型枠		1.00	×	1.10	×	4		= 4.40
		0.40	×	0.70	×	4		= 1.12
土工	床堀	2.00	×	2.00	×	1.50	×	1 = 6.00
		1.40	×	1.40	×	0.60	×	1 = 1.18
	埋戻し	7.18	-	1.48				m3 5.70
	残土	0.21	+	0.06	+	1.21		m3 1.48

数量計算書

撤去工

U型側溝



断面積

$$0.33 \times 0.29 - (0.22 \times 0.24) - (0.045 \times 0.05 / 2) \times 2 = 0.04065$$

$$\approx 0.04$$

断面積 0.039 m<sup>2</sup> 延長 L=35.6 m

名称	規格	算 出				単位	数量	備考				
撤去工												
防護柵基礎	400×400×600	0.40	×	0.40	×	0.60	×	20	m3	1.92		
U型側溝	240×240	0.040	×	35.6					m3	1.42		
集水柵	750×900	0.75	×	0.90	×	0.55	=	0.37				
	深さ=550	▲ 0.45	×	0.60	×	0.40	=	-0.11	m3	0.26		
門柱		0.35	×	0.45	×	1.20	×	1	m3	0.19		
									計	m3	3.79	

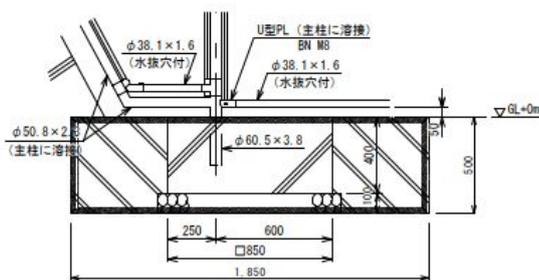




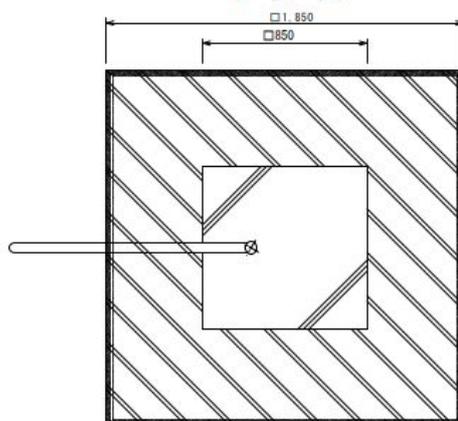
数量計算書

侵入防止柵擁壁取合い部

断面図



平面図

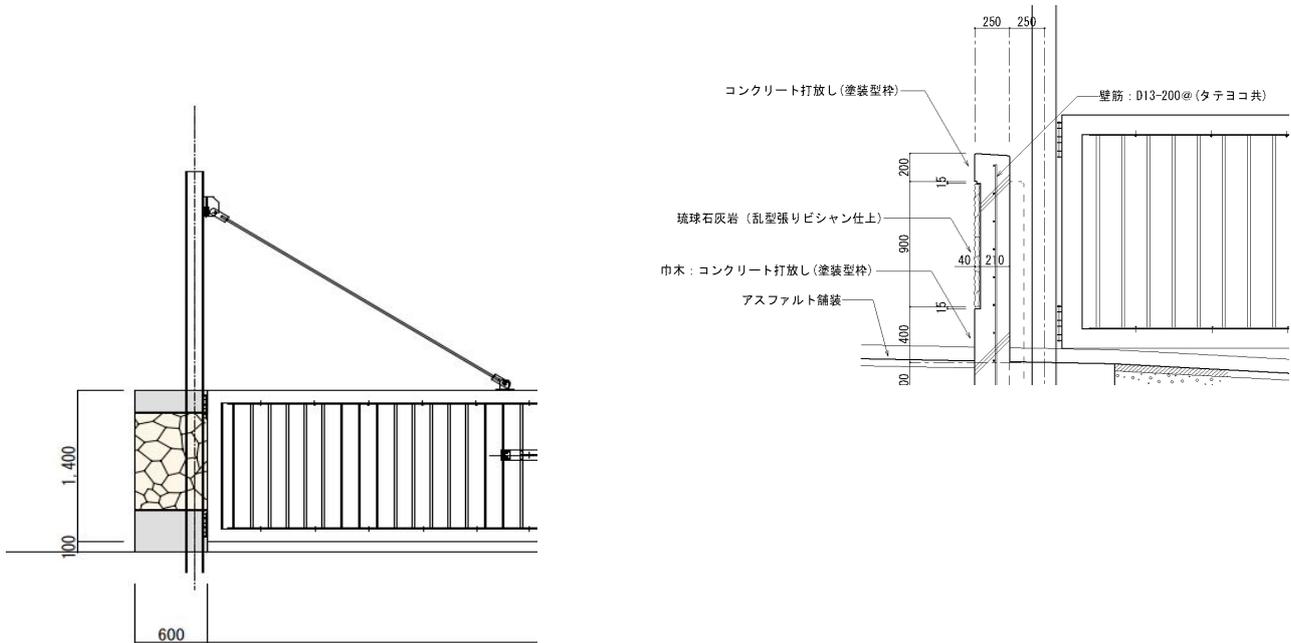


一箇所当り

名称	規格	算 出	単位	数量	備 考	備 考
		PCフェンス基礎				
基礎材	再生クラッシュヤード	$0.95 \times 0.95 \times 0.10 =$	m3	0.09		
コンクリート	21-8-20	$0.85 \times 0.85 \times 0.40 =$	m3	0.29		
型枠		$0.85 \times 0.40 \times 4 =$	m2	1.36		
土工	床堀	$1.85 \times 1.85 \times 0.50 =$	m3	1.71		
	埋戻し	$1.71 - 0.38$	m3	1.33		
	残土	$0.09 + 0.29$	m3	0.38		

数量計算書

門扉-2RC塀(左側)



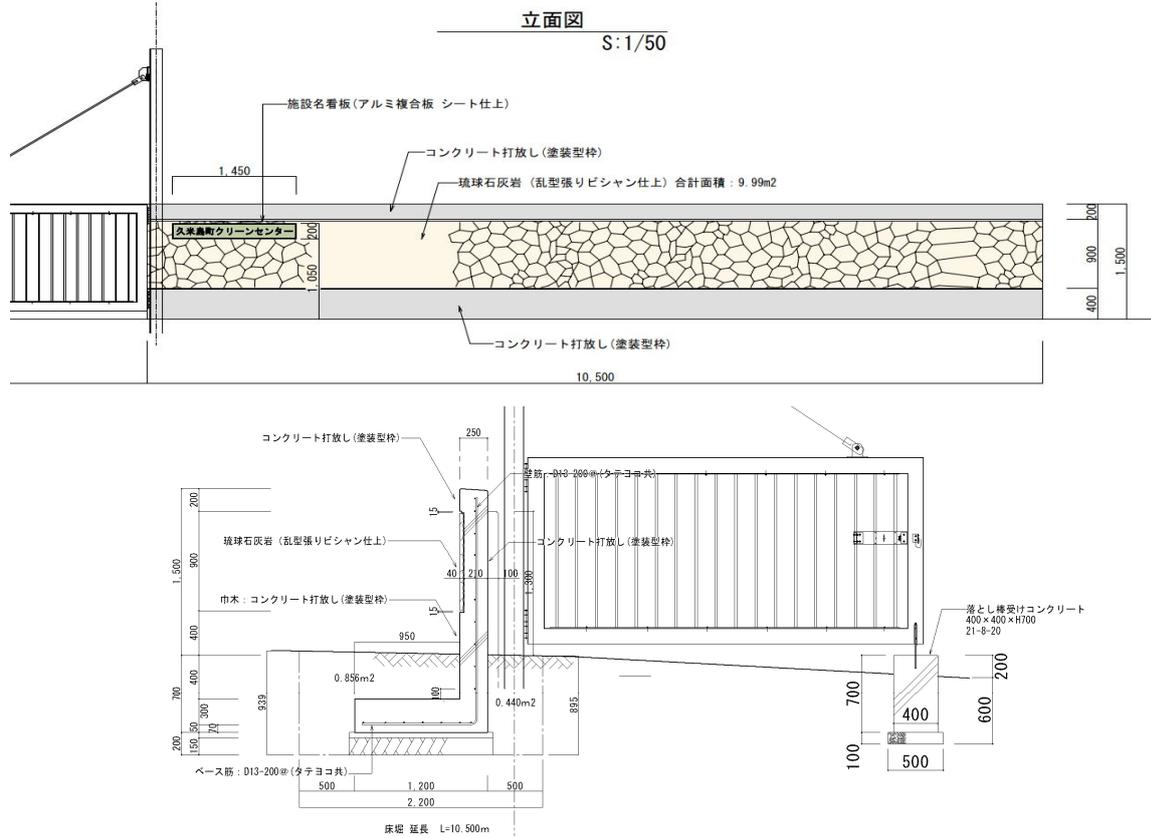
※基礎は重力式擁壁と一体型のため、省略。

一箇所当り

名称	規格	算 出	単位	数量	備 考
コンクリート		$1.50 \times 0.60 \times 0.25 - (0.900 \times 0.60 \times 0.04)$	m3	0.20	
型枠	化粧型枠	$1.50 \times 0.60 \times 2 = 1.80$			
		$0.25 \times 1.50 \times 2 = 0.75$ (小口)			
		▲ $0.04 \times 0.90 \times 2 = -0.07$ (小口)	m2	2.48	
鉄筋	D13 SD295		kg	13.75	
石張り	珧球石灰岩	$0.90 \times 0.60$	m2	0.54	

数量計算書

門扉-2RC塀(右側)



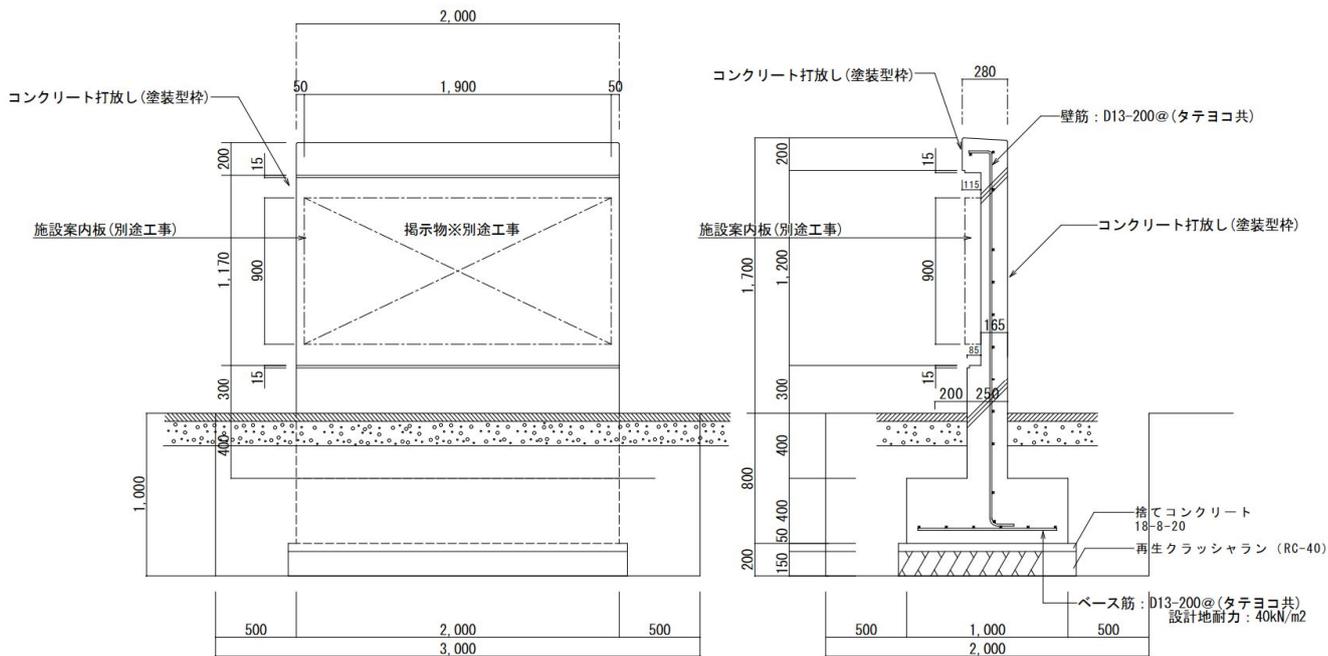
床堀延長 L=10.50

一箇所当り

名称	規格	算 出			単位	数量	備 考
施設名看板							
基礎材	再生クラッシュヤラン	1.30	×	0.15	×	10.50	m3 2.05
捨てコンクリート		1.30	×	0.05	×	10.50	m3 0.68
コンクリート	21-8-20	0.25	×	1.50	×	10.5 = 3.94	
		▲ 0.04	×	0.90	×	10.50 = -0.38	
		0.25	×	0.40	×	10.5 = 1.05	
		1.20	×	0.30	×	10.5 = 3.78	m3 8.39
型枠	普通型枠	0.70	×	10.50	×	2 = 14.7	
		1.20	×	0.30	×	2 = 0.72 (小口)	
		0.25	×	0.40	×	2 = 0.20 (小口)	m2 15.62
	化粧型枠	1.50	×	10.50	×	2 = 31.5	
		0.25	×	1.50	×	2 = 0.75 (小口)	
		▲ 0.04	×	0.90	×	2 = -0.07 (小口)	m2 32.18
鉄筋	D13 SD295						kg 358.38
石張り	琉球石灰岩	0.90	×	10.50			m2 9.45
土工	床堀	2.2	×	(0.939 + 0.895) / 2	×	10.5	m3 21.18
	埋戻し	21.18	-	7.56			m3 13.62
	残土	2.05	+	0.68	+	1.05 + 3.78	m3 7.56

数量計算書

案内板



コンクリート 24-15-20  
 コンクリートの暑中期間中の割り増し : ΔFc=+3N/m<sup>2</sup>  
 かぶり厚 : 50、70 (土に接する部分)

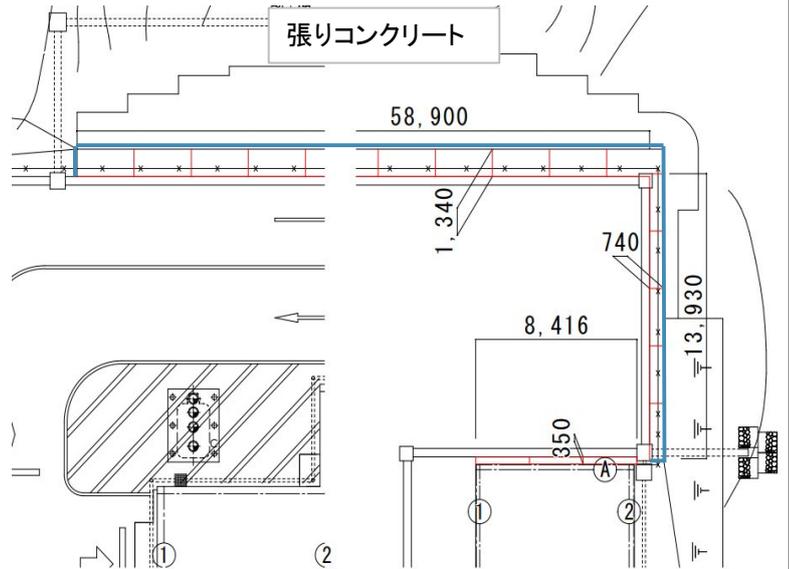
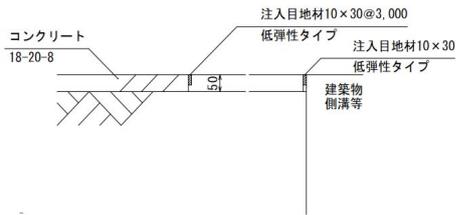
一箇所当り

名称	規格	算 出				単位	数量	備考
案内板								
基礎材	再生クラッシュラン	1.10 ×	0.15 ×	2.10		m <sup>3</sup>	0.35	
捨てコンクリート	18-8-20	1.10 ×	0.05 ×	2.10		m <sup>3</sup>	0.12	
コンクリート	24-15-20	1.00 ×	0.40 ×	2.00 =	0.80 (基礎)			
		0.25 ×	0.40 ×	2.00 =	0.20 (基礎)			
		0.25 ×	0.30 ×	2.00 =	0.15			
		0.165 ×	1.20 ×	2.00 =	0.40			
		0.28 ×	0.20 ×	2.00 =	0.11	m <sup>3</sup>	1.66	
型枠	普通型枠	0.80 ×	2.00 ×	2 =	3.20			
		1.00 ×	0.40 ×	2 =	0.80 (小口)			
		0.25 ×	0.40 ×	2 =	0.20 (小口)	m <sup>2</sup>	4.20	
	化粧型枠	1.70 ×	2.00 ×	2 =	6.80	m <sup>2</sup>		
		0.25 ×	0.30 ×	2 =	0.15 (小口)	m <sup>2</sup>		
		0.165 ×	1.20 ×	2 =	0.40 (小口)	m <sup>2</sup>		
		0.280 ×	0.20 ×	2 =	0.11 (小口)	m <sup>2</sup>		
		0.115 ×	2.00 ×	1 =	0.23 (下面)			
		0.085 ×	2.00 ×	1 =	0.17 (上面)	m <sup>2</sup>	7.86	
鉄筋	D13 SD295					kg	69.14	
土工	床堀	3.00 ×	1.00 ×	2.00		m <sup>3</sup>	6.00	
	埋戻し	6.00 -	1.47			m <sup>3</sup>	4.53	
	残土	0.35 +	0.12 +	0.80 +	0.20	m <sup>3</sup>	1.47	

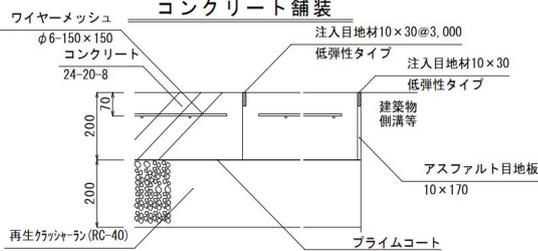
数量計算書

目地材

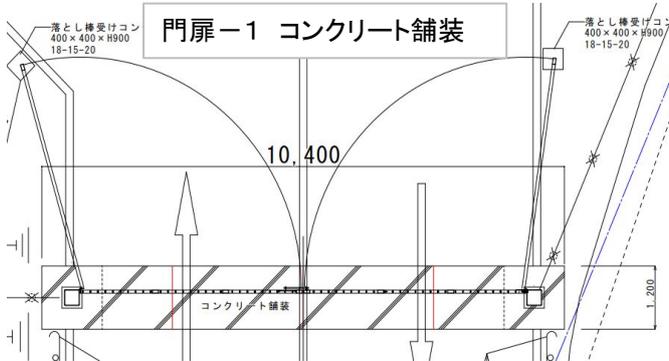
張りコンクリート



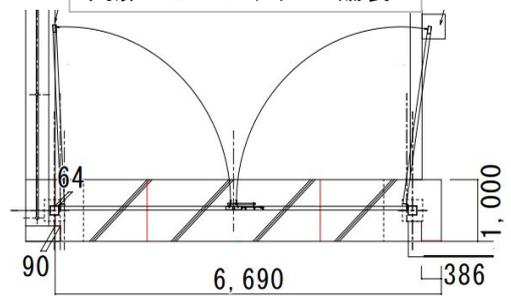
コンクリート舗装



門扉-1 コンクリート舗装



門扉-2 コンクリート舗装

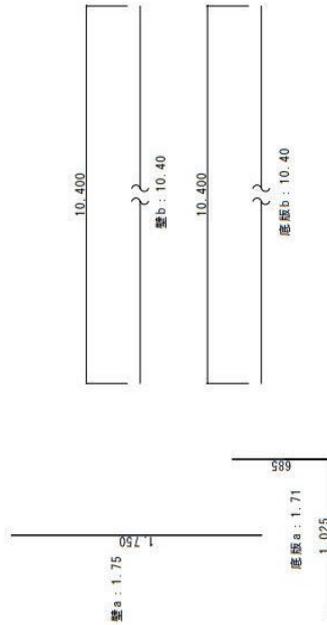


名称	規格		単位	数量	備考
		張りコンクリート			
注入目地材	10×30	58.90/3.00≒20箇所		1.34 × 20= 26.80	
		13.93/3.00≒5箇所		0.74 × 5= 3.70	
		8.416/3.00≒3箇所		0.35 × 3= 1.05	
		58.9 + 13.93 + 8.416 × 2		= 89.662	
		門扉-1 コンクリート舗装			
		10.40/3.00≒3箇所		1.2 × 3= 3.60	
		門扉-2 コンクリート舗装			
		6.69/3.00≒2箇所		1 × 2= 2.00	
		1.00 + 0.064 + 0.09 + 0.386	m	= 1.540	128.35
アスファルト目地材		1.540 × 0.17	m <sup>2</sup>	0.26	
型枠	普通型枠	(1.34+58.90+0.74+1.34+13.93+0.74) × 0.20	m <sup>2</sup>	15.40	

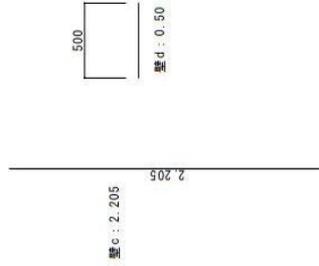
数量計算書(鉄筋)

門扉-2

鉄筋加工図  
(右側)



鉄筋加工図  
(左側)



門扉-2RC塀(右側)

鉄筋数量表(m)

鉄筋径	部位	長さ	本数	計
D13	壁a	1.750	53	92.750
D13	壁b	10.400	10	104.000
D13	底版a	1.710	53	90.630
D13	底版b	10.400	7	72.800
	計			360.180

0.995 kg/m 重量 358.379 kg

門扉-2RC塀(左側)

鉄筋数量表(m)

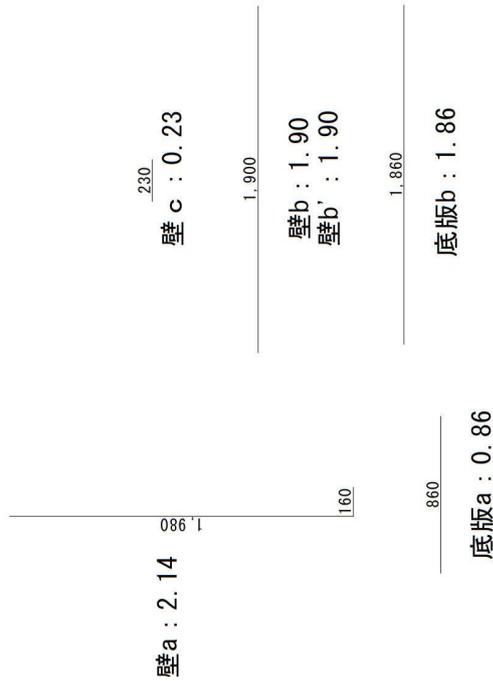
鉄筋径	部位	長さ	本数	計
D13	壁c	2.205	4	8.820
D13	壁d	0.500	10	5.000
	計			13.820

0.995 kg/m 重量 13.751 kg

数量計算書(鉄筋)

案内板

配筋加工図



鉄筋数量表 (m)

鉄筋径	部位	長さ	本数	計
D13	壁 a	2.140	11	23.540
D13	壁 b	1.900	11	20.900
D13	壁 b'	1.900	1	1.900
D13	壁 c	0.230	11	2.530
D13	底板 a	0.860	11	9.460
D13	底板 b	1.860	6	11.160
			計	69.490

0.995 kg/m

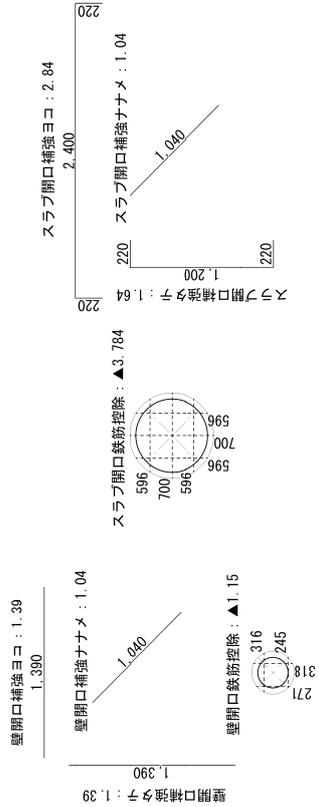
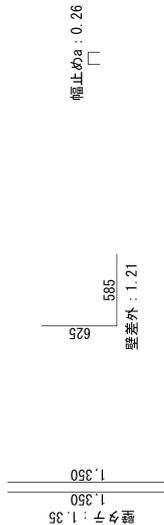
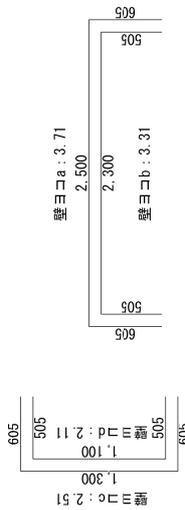
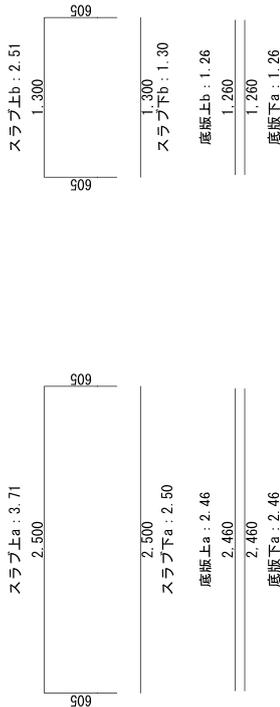
重量

69.143 kg

数量計算書(鉄筋)

沈砂槽

配筋加工図



鉄筋数量表(m)D13

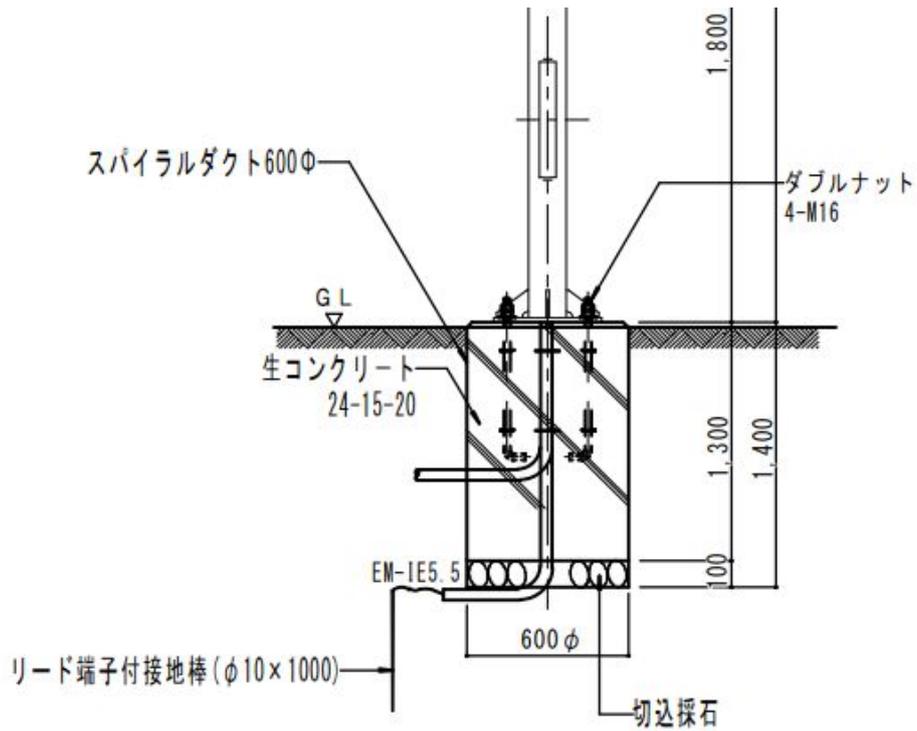
鉄筋径	部位	長さ	本数	箇所	計
D13	底版上a	2.460	8	1	19.680
D13	底版上b	1.260	14	1	17.640
D13	底版下a	2.460	8	1	19.680
D13	底版下b	1.260	14	1	17.640
D13	壁差筋	1.210	5	14	84.700
D13	壁差筋(交差部)	1.210	4	6	29.040
D13	壁タテ	1.350	5	14	94.500
D13	壁タテ(交差部)	1.350	4	6	32.400
D13	壁ヨコa	3.710	7	2	51.940
D13	壁ヨコb	3.310	7	2	46.340
D13	壁ヨコc	2.510	7	2	35.140
D13	壁ヨコd	2.110	7	2	29.540
D13	幅止め	0.260	1	7	1.820
D13	壁開口控除	-1.150	1	3	-3.450
D13	壁開口補強ヨコ	1.390	4	3	16.680
D13	壁開口補強タテ	1.390	4	3	16.680
D13	壁開口補強ナナメ	1.040	8	3	24.960
D13	スラブ上a	3.710	5	1	18.550
D13	スラブ上b	2.510	5	2	25.100
D13	スラブ下a	2.500	5	1	12.500
D13	スラブ下b	1.300	5	2	13.000
D13	スラブ開口控除	-3.784	1	2	-7.568
D13	スラブ開口補強ヨコ	2.840	6	1	17.040
D13	スラブ開口補強タテ	1.640	6	2	19.680
D13	スラブ開口補強ナナメ	1.040	8	2	16.640
				計	649.872

0.995 kg/m

重量 646.623 kg

数量計算書

照明器具用コンクリート基礎



照明器具用コンクリート基礎(1300h×600φ)

数量計算式

a= 1.40   b= 1.40   c= 0.10   d= 0.60 φ   e= 0.60 φ   f=

No.	名称	規格	数量計算式	数量	単位
	根切		$1.40 * 1.40 * 1.40 = 2.74$	2.7	m <sup>3</sup>
	残土処分		$0.3 * 0.3 * 3.14 * 1.4 = 0.39$	0.4	m <sup>3</sup>
	埋戻し		$2.74 - 0.39 = 2.35$	2.4	m <sup>3</sup>
	砂利地業		$0.3 * 0.3 * 3.14 * 0.1 = 0.03$	0.03	m <sup>3</sup>
	コンクリート		$0.3 * 0.3 * 3.14 * 1.3 = 0.37$	0.37	m <sup>3</sup>



数量拾い計算書

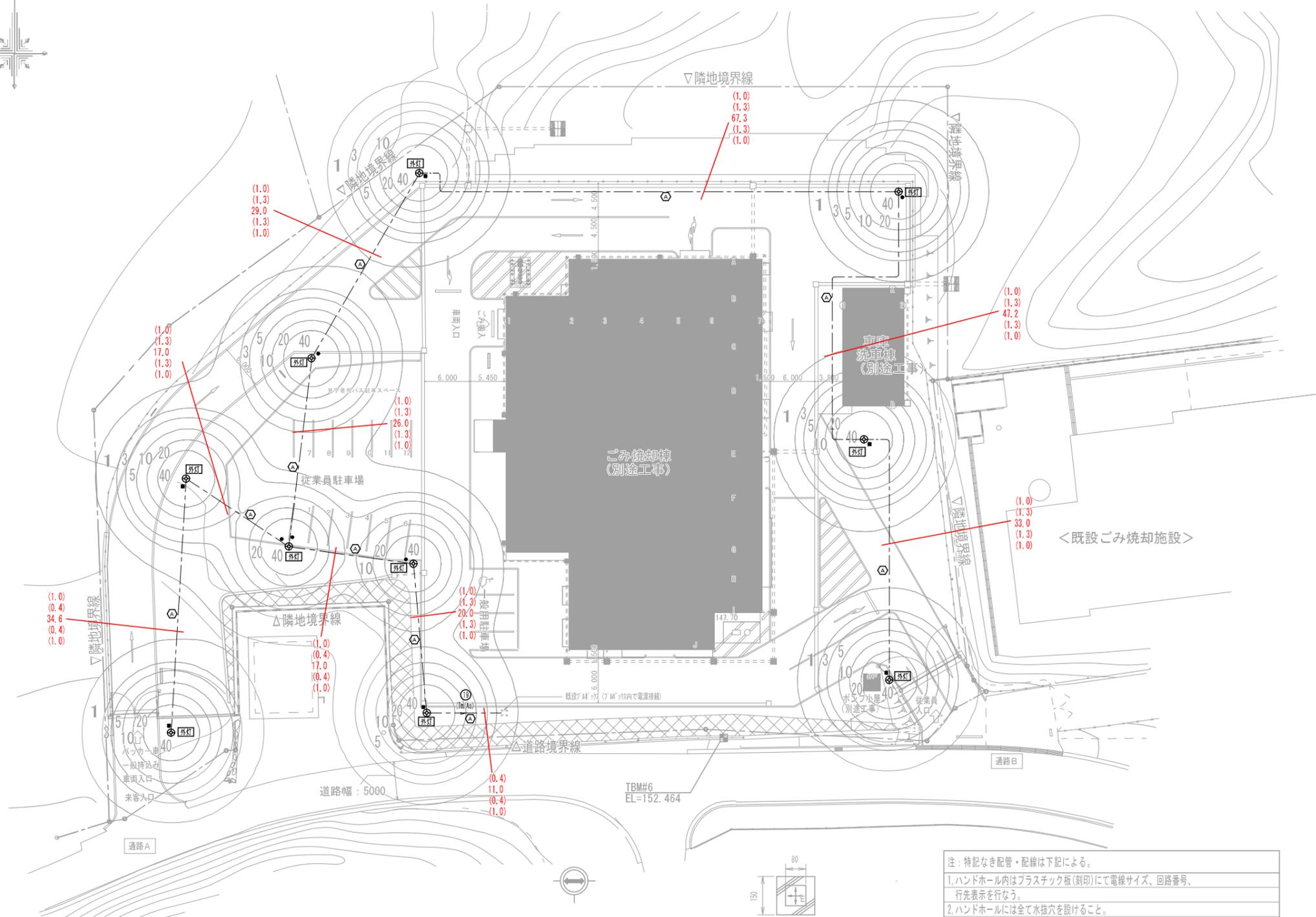
項目P-2

工事名：久米島町新クリンセンター建設工事(外灯)

材料名	規格	回線 番号	小計	処理 合計	単位	数										量
<b>《外灯設備工事集計》</b>																
イ)配管工事																
電線管	(16)PF	イハイ	30.00	30	m	15.0										
電線管	(30)FEP	土中	342.70	343	m	116.2	226.5									
ロ)配線工事																
EM-IE電線	EM-IE5.5sq	PF内	30.00	30	m	15.0										
EM-CEケーブル	EM-CE3.5sq-3C	FEP内	342.70	343	m	116.2	226.5									
EM-CEケーブル	EM-CE3.5sq-3C	コカシ	40.00	40	m	20.0	20.0									
ハ)機器取付工事																
照明器具	N096-LED96.0W	T-4.5 外灯	10.00	10	台	5.0	5.0									
ポール内ジョイントユニット			10.00	10	個	5.0	5.0									
照明器具用基礎	コンクリート製		10.00	10	基	5.0	5.0									
ニ)土工事																
掘削り	バックホ70.45m3		335.34	335.3	m3	261.65	26.29	27.40								
保露砂			50.76	50.8	m3	40.24	10.52									
埋戻し	バックホ70.45m3		280.68	280.7	m3	241.41	15.77	23.50								
残土処分	場内敷きならし		54.66	54.7	m3	40.24	10.52	3.90								
地中埋設標	鉄製		5.00	5	個	5.00										
地中埋設標	コンクリート製		6.00	6	個	6.00										
ケーブル標識シート	2倍長(W150)		302.10	302	m	302.10										
バックホウ運転			3.00	3	台	3.00										
バックホウ運転			1.00	1	往復	1.00										

# 外灯配置図

A1 : S=1/300



凡例  
 照度分布を示す。  
 数字は照度 (lx) を示す

地中埋設票 NO SCALE

地中埋設票 NO SCALE

注記：矢印の色は電力用赤、通信用黄とする。

注：特記なき配管・配線は下記による。

1. ハンドホール内はプラスチック板(刻印)にて電線サイズ、回路番号、行先表示を行なう。
2. ハンドホールには全て水抜きを設けること。
3. 本工事を施工する際は、他の別途関連工事業者との協議及び調整を密に行い、疑義が生じた場合は、速やかに監督員と協議すること。
4. 本工事を施工するにあたり、事前に現場調査確認を行い現状を十分に把握すること。
5. 外灯に関しては照度分布図作成の上監督員の承諾を得ること。

凡例

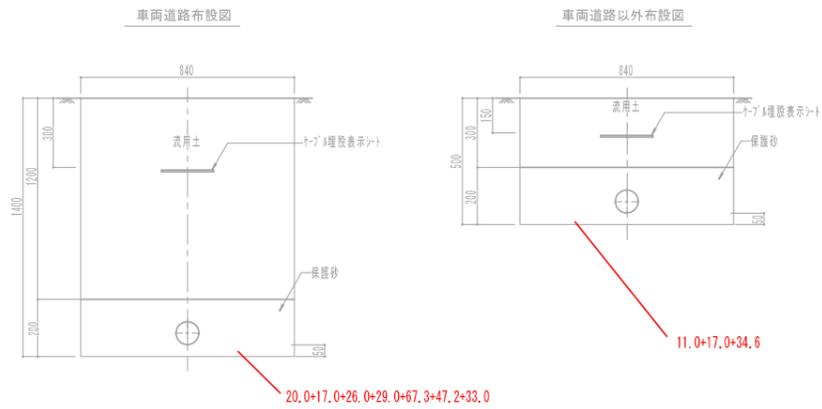
- ・・・ハンドホール(電力)
- ・・・ハンドホール(弱電)
- ・・・ケーブルマーカー(鉄製)
- ・・・ケーブルマーカー(コウカ1製)
- 

--- EM-CE3.5sq-3C (30) FEP

## 拾い図

工事名	久米島町新クリーンセンター外構工事		
図面名	外灯配置図		
作成年月	令和6年10月		
縮尺	A1:1/300 A3:1/600	図面番号	36-34
会社名	株式会社アクトリー		
発注機関	久米島町役場 環境保全課		

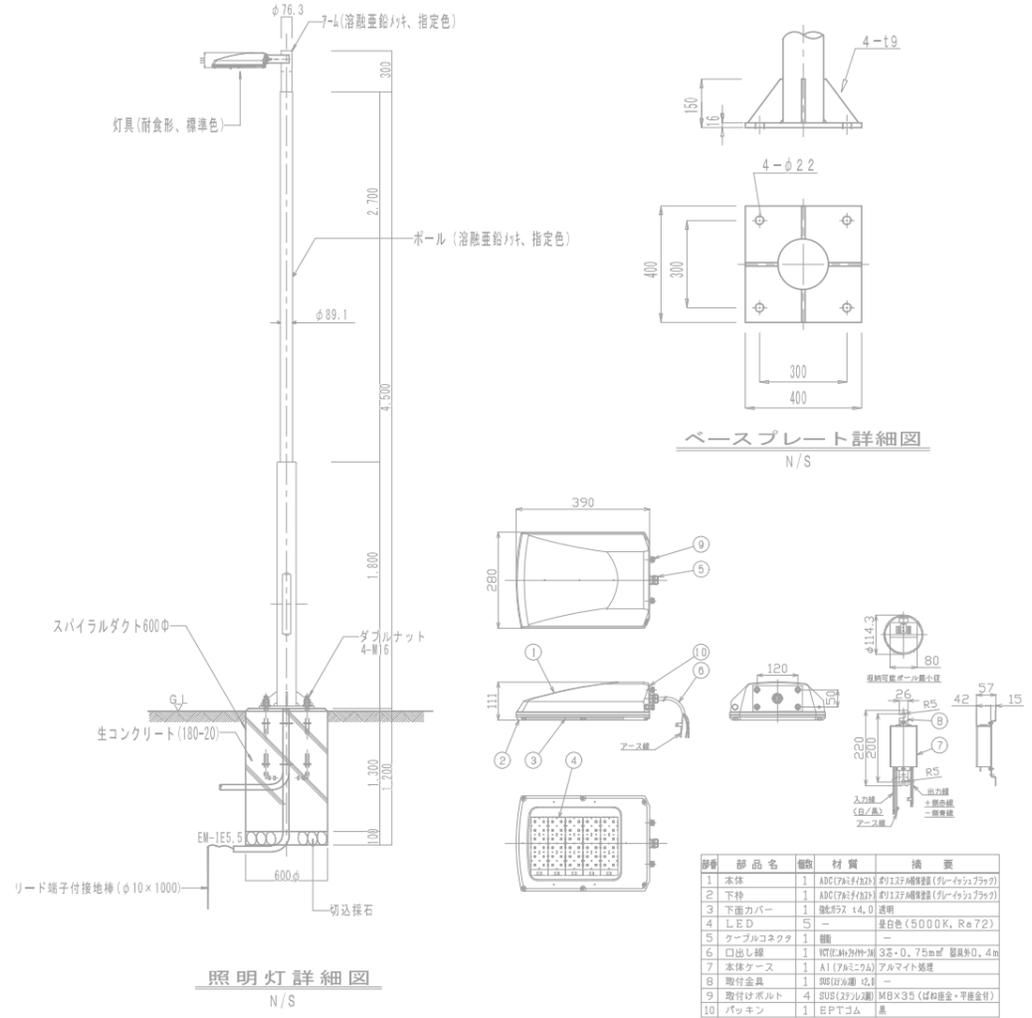
ケーブル埋設詳細図/NO SCALE



20.0+17.0+26.0+29.0+67.3+47.2+33.0

11.0+17.0+34.6

外灯 LEDG-15854N(K)-LS9 x10

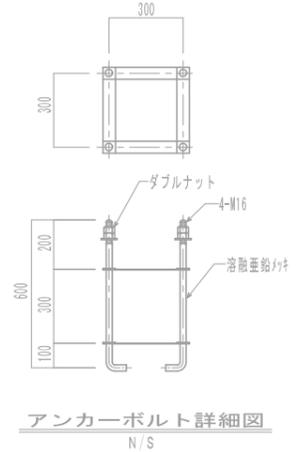


ベースプレート詳細図  
N/S

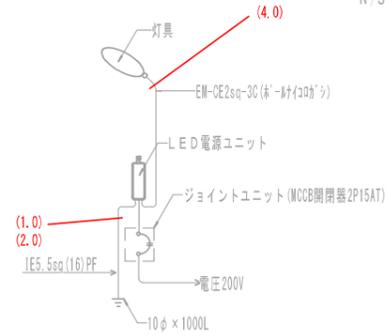
照明灯詳細図  
N/S

部番	部品名	個数	材質	備考
1	本体	1	ADC(761940)	約127mm幅調整(カラーリングブラック)
2	下枠	1	ADC(761940)	約127mm幅調整(カラーリングブラック)
3	下蓋カバー	1	鉄板厚14.0	透明
4	LED	5	-	昼白色(5000K, Ra72)
5	ケーブルコネクタ	1	樹脂	-
6	口出し線	1	PP(761940)	3.5×0.75mmφ 長さ約0.4m
7	本体ケース	1	AI(アルミニウム)	アルマイト処理
8	取付金具	1	鋳造品	透明
9	取付けボルト	4	SUS(316L)	M8×35(ばね金・平座金付)
10	パッキン	1	EPTCOM	黒

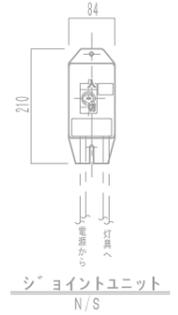
灯具 詳細図  
N/S



アンカーボルト詳細図  
N/S



照明柱ポール内単線系統図



ジョイントユニット  
N/S

外灯注記  
1. ポール強度、耐風速荷重は、60m/secとする他、強度計算に必要項目がある場合は、必要項目がある場合は、監督員の指示によるものとする。

拾い図

工事名	久米島町新クリーンセンター外構工事
図面名	ケーブル埋設・ポールの照明柱詳細図
作成年月	令和7年3月
縮尺	NO SCALE 図面番号 32-31
会社名	株式会社アクトリー
発注機関	久米島町役場 環境保課

樹木の重量算定

番号	樹種	幹周り (cm)	樹高 (cm)	地上部 の重量 (t)	地下部 の重量 (t)	計 (t)	備考
①	デイゴ	100	500	3.06	2.70	5.76	伐採・伐根
②	コバテイシ	120	680	6.00	4.67	10.67	伐採・伐根
③	不明	120	-	-	1.38	1.38	伐根のみ
④	不明	130	-	-	1.76	1.76	伐根のみ
⑤	不明	80	-	-	0.41	0.41	伐根のみ
⑥	不明	90	-	-	0.58	0.58	伐根のみ
合計						<b>20.56</b>	

# 番号①

樹木の重量計算 樹木重量についての試算を行います。

算定式建築空間の緑化手法 1988 彰国社より

[地上部]

$$W = kn(d/2)^2 Hw(1+p)$$

ただしd=目通り直径m

H=樹高(m)、 k =樹幹形状係数(概算の場合0.5) w=樹幹の単位体積重量 (1100~1500kg/m<sup>3</sup>) p=枝葉の多少による割合(0.2~0.3)

[地下部]

$$W = knA^3w$$

A=根鉢直径 A=4D+0.12(m) Dは根元直径(d>0.2の時 : D=1.5d d<0.2の時 : D=2~2.5d)

k=鉢の形状係数 w=土壌の単位体積あたり重量 (計算式では1700kg/m<sup>3</sup>で試算)

\*この算定式は既存樹の移植などで利用するとよいと思います。

新規樹木材料の場合は根鉢が上記計算値より小さめとなります。

---

目通直径=	<input type="text" value="1"/>	(m)
樹高=	<input type="text" value="5"/>	(m)
樹幹形状係数=	<input type="text" value="0.5"/>	
樹幹の単位体積重量=	<input type="text" value="1300"/>	(1100~1500kg/m <sup>3</sup> )
枝葉の多少による割増率=	<input type="text" value="1.2"/>	(1.2~1.3)
根鉢直径(A)=	<input type="text" value="1.5"/>	(4*D+0.12)
D=根元直径	(d>0.2m:1.5d d<0.2:2~2.5d)	
鉢の形状係数=	<input type="text" value="0.15"/>	(並鉢 : 0.15 落葉高木:0.13 常緑高木[深根]:0.17 )

---

[参考] 新規樹木材料の場合は目通周(C)をもとに下記に値を入力してください。

根鉢直径(B)m=

(目通周0.1-0.2mの時 B=C\*3,目通周0.2-0.3mの時 B=C\*2.5 目通周0.3-0.6mの時 B=C\*2.0, 目通周0.6m以上 B=C\*1.5)

計算

---

地上部の重量 :  (kg)

根鉢の重量 :  (kg)

参考) 根鉢の重量 :  (kg) (新規樹木の時)

## 番号②

樹木の重量計算 樹木重量についての試算を行います。

算定式建築空間の緑化手法 1988 彰国社より

[地上部]

$$W = kn(d/2)^2 Hw(1+p)$$

ただしd=目通り直径m

H=樹高(m)、k=樹幹形状係数(概算の場合0.5) w=樹幹の単位体積重量(1100~1500kg/m<sup>3</sup>) p=枝葉の多少による割合(0.2~0.3)

[地下部]

$$W = knA^3w$$

A=根鉢直径 A=4D+0.12(m) Dは根元直径(d>0.2の時 : D=1.5d d<0.2の時 : D=2~2.5d)

k=鉢の形状係数 w=土壌の単位体積あたり重量(計算式では1700kg/m<sup>3</sup>で試算)

\*この算定式は既存樹の移植などで利用するとよいと思います。

新規樹木材料の場合は根鉢が上記計算値より小さめとなります。

---

目通り直径=	<input type="text" value="1.2"/>	(m)
樹高=	<input type="text" value="6.8"/>	(m)
樹幹形状係数=	<input type="text" value="0.5"/>	
樹幹の単位体積重量=	<input type="text" value="1300"/>	(1100~1500kg/m <sup>3</sup> )
枝葉の多少による割増率=	<input type="text" value="1.2"/>	(1.2~1.3)
根鉢直径(A)=	<input type="text" value="1.8"/>	(4*D+0.12)
D=根元直径	(d>0.2m:1.5d d<0.2:2~2.5d)	
鉢の形状係数=	<input type="text" value="0.15"/>	(並鉢 : 0.15 落葉高木:0.13 常緑高木[深根]:0.17)

---

[参考] 新規樹木材料の場合は目通周(C)をもとに下記に値を入力してください。

根鉢直径(B)m=

(目通周0.1-0.2mの時 B=C\*3,目通周0.2-0.3mの時 B=C\*2.5 目通周0.3-0.6mの時 B=C\*2.0, 目通周0.6m以上 B=C\*1.5)

---

地上部の重量 :  (kg)

根鉢の重量 :  (kg)

参考) 根鉢の重量 :  (kg) (新規樹木の時)

樹木の重量計算 樹木重量についての試算を行います。

算定式建築空間の緑化手法 1988 彰国社より

[地上部]

$$W = kn(d/2)^2 Hw(1+p)$$

ただしd=目通り直径m

H=樹高(m)、k=樹幹形状係数(概算の場合0.5) w=樹幹の単位体積重量 (1100~1500kg/m<sup>3</sup>) p=枝葉の多少による割合(0.2~0.3)

[地下部]

$$W = knA^3w$$

A=根鉢直径 A=4D+0.12(m) Dは根元直径(d>0.2の時 : D=1.5d d<0.2の時 : D=2~2.5d)

k=鉢の形状係数 w=土壌の単位体積あたり重量 (計算式では1700kg/m<sup>3</sup>で試算)

\*この算定式は既存樹の移植などで利用するとよいと思います。

新規樹木材料の場合は根鉢が上記計算値より小さめとなります。

---

目通り直径=	<input type="text" value="0"/>	(m)
樹高=	<input type="text" value="0"/>	(m)
樹幹形状係数=	<input type="text" value="0.5"/>	
樹幹の単位体積重量=	<input type="text" value="1300"/>	(1100~1500kg/m <sup>3</sup> )
枝葉の多少による割増率=	<input type="text" value="1.2"/>	(1.2~1.3)
根鉢直径(A)=	<input type="text" value="1.2"/>	(4*D+0.12)
D=根元直径	(d>0.2m:1.5d d<0.2:2~2.5d)	
鉢の形状係数=	<input type="text" value="0.15"/>	(並鉢 : 0.15 落葉高木:0.13 常緑高木[深根]:0.17)

---

[参考] 新規樹木材料の場合は目通周(C)をもとに下記に値を入力してください。

根鉢直径(B)m=

(目通周0.1-0.2mの時 B=C\*3,目通周0.2-0.3mの時 B=C\*2.5 目通周0.3-0.6mの時 B=C\*2.0, 目通周0.6m以上 B=C\*1.5)

計算

地上部の重量 :  (kg)

根鉢の重量 :  (kg)

参考) 根鉢の重量 :  (kg) (新規樹木の時)

## 番号④

樹木の重量計算 樹木重量についての試算を行います。

算定式建築空間の緑化手法 1988 彰国社より

[地上部]

$$W = kn(d/2)^2 Hw(1+p)$$

ただしd=目通り直径m

H=樹高(m)、k=樹幹形状係数(概算の場合0.5) w=樹幹の単位体積重量 (1100~1500kg/m<sup>3</sup>) p=枝葉の多少による割合(0.2~0.3)

[地下部]

$$W = knA^3w$$

A=根鉢直径 A=4D+0.12(m) Dは根元直径(d>0.2の時 : D=1.5d d<0.2の時 : D=2~2.5d)

k=鉢の形状係数 w=土壌の単位体積あたり重量 (計算式では1700kg/m<sup>3</sup>で試算)

\*この算定式は既存樹の移植などで利用するとよいと思います。

新規樹木材料の場合は根鉢が上記計算値より小さめとなります。

---

目通り直径=	<input type="text" value="0"/>	(m)
樹高=	<input type="text" value="0"/>	(m)
樹幹形状係数=	<input type="text" value="0.5"/>	
樹幹の単位体積重量=	<input type="text" value="1300"/>	(1100~1500kg/m <sup>3</sup> )
枝葉の多少による割増率=	<input type="text" value="1.2"/>	(1.2~1.3)
根鉢直径(A)=	<input type="text" value="1.3"/>	(4*D+0.12)
D=根元直径	(d>0.2m:1.5d d<0.2:2~2.5d)	
鉢の形状係数=	<input type="text" value="0.15"/>	(並鉢 : 0.15 落葉高木:0.13 常緑高木[深根]:0.17)

---

[参考] 新規樹木材料の場合は目通周(C)をもとに下記に値を入力してください。

根鉢直径(B)m=

(目通周0.1-0.2mの時 B=C\*3,目通周0.2-0.3mの時 B=C\*2.5 目通周0.3-0.6mの時 B=C\*2.0, 目通周0.6m以上 B=C\*1.5)

計算

---

地上部の重量 :  (kg)

根鉢の重量 :  (kg)

参考) 根鉢の重量 :  (kg) (新規樹木の時)

## 番号⑤

樹木の重量計算 樹木重量についての試算を行います。

算定式建築空間の緑化手法 1988 彰国社より

[地上部]

$$W = kn(d/2)^2 Hw(1+p)$$

ただしd=目通り直径m

H=樹高(m)、k=樹幹形状係数(概算の場合0.5) w=樹幹の単位体積重量 (1100~1500kg/m<sup>3</sup>) p=枝葉の多少による割合(0.2~0.3)

[地下部]

$$W = knA^3w$$

A=根鉢直径 A=4D+0.12(m) Dは根元直径(d>0.2の時 : D=1.5d d<0.2の時 : D=2~2.5d)

k=鉢の形状係数 w=土壌の単位体積あたり重量 (計算式では1700kg/m<sup>3</sup>で試算)

\*この算定式は既存樹の移植などで利用するとよいと思います。

新規樹木材料の場合は根鉢が上記計算値より小さめとなります。

---

目通り直径=	<input type="text" value="0"/>	(m)
樹高=	<input type="text" value="0"/>	(m)
樹幹形状係数=	<input type="text" value="0.5"/>	
樹幹の単位体積重量=	<input type="text" value="1300"/>	(1100~1500kg/m <sup>3</sup> )
枝葉の多少による割増率=	<input type="text" value="1.2"/>	(1.2~1.3)
根鉢直径(A)=	<input type="text" value="0.8"/>	(4*D+0.12)
D=根元直径	(d>0.2m:1.5d d<0.2:2~2.5d)	
鉢の形状係数=	<input type="text" value="0.15"/>	(並鉢 : 0.15 落葉高木:0.13 常緑高木[深根]:0.17)

---

[参考] 新規樹木材料の場合は目通周(C)をもとに下記に値を入力してください。

根鉢直径(B)m=

(目通周0.1-0.2mの時 B=C\*3,目通周0.2-0.3mの時 B=C\*2.5 目通周0.3-0.6mの時 B=C\*2.0, 目通周0.6m以上 B=C\*1.5)

計算

---

地上部の重量 :  (kg)

根鉢の重量 :  (kg)

参考) 根鉢の重量 :  (kg) (新規樹木の時)

## 番号⑥

樹木の重量計算 樹木重量についての試算を行います。

算定式建築空間の緑化手法 1988 彰国社より

[地上部]

$$W = kn(d/2)^2 Hw(1+p)$$

ただしd=目通り直径m

H=樹高(m)、k=樹幹形状係数(概算の場合0.5) w=樹幹の単位体積重量 (1100~1500kg/m<sup>3</sup>) p=枝葉の多少による割合(0.2~0.3)

[地下部]

$$W = knA^3w$$

A=根鉢直径 A=4D+0.12(m) Dは根元直径(d>0.2の時 : D=1.5d d<0.2の時 : D=2~2.5d)

k=鉢の形状係数 w=土壌の単位体積あたり重量 (計算式では1700kg/m<sup>3</sup>で試算)

\*この算定式は既存樹の移植などで利用するとよいと思います。

新規樹木材料の場合は根鉢が上記計算値より小さめとなります。

---

目通り直径=	<input type="text" value="0"/>	(m)
樹高=	<input type="text" value="0"/>	(m)
樹幹形状係数=	<input type="text" value="0.5"/>	
樹幹の単位体積重量=	<input type="text" value="1300"/>	(1100~1500kg/m <sup>3</sup> )
枝葉の多少による割増率=	<input type="text" value="1.2"/>	(1.2~1.3)
根鉢直径(A)=	<input type="text" value="0.9"/>	(4*D+0.12)
D=根元直径	(d>0.2m:1.5d d<0.2:2~2.5d)	
鉢の形状係数=	<input type="text" value="0.15"/>	(並鉢 : 0.15 落葉高木:0.13 常緑高木[深根]:0.17)

---

[参考] 新規樹木材料の場合は目通周(C)をもとに下記に値を入力してください。

根鉢直径(B)m=

(目通周0.1-0.2mの時 B=C\*3,目通周0.2-0.3mの時 B=C\*2.5 目通周0.3-0.6mの時 B=C\*2.0, 目通周0.6m以上 B=C\*1.5)

計算

---

地上部の重量 :  (kg)

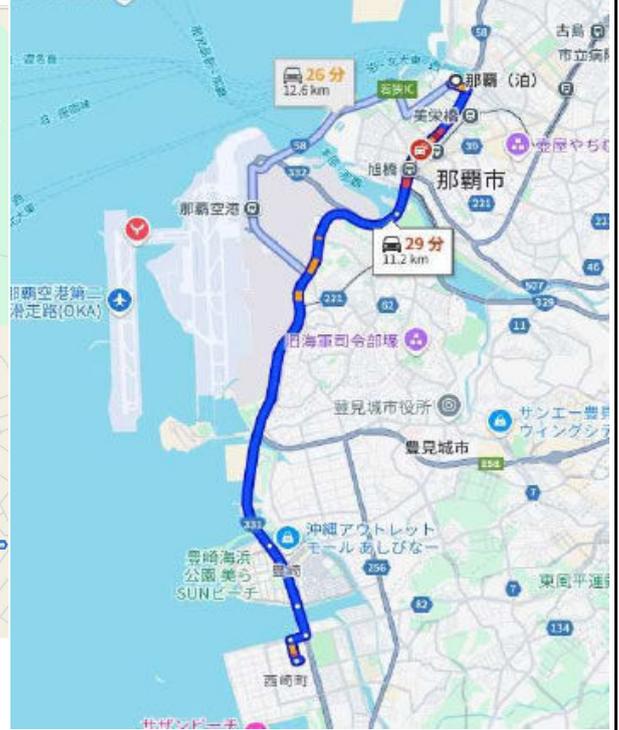
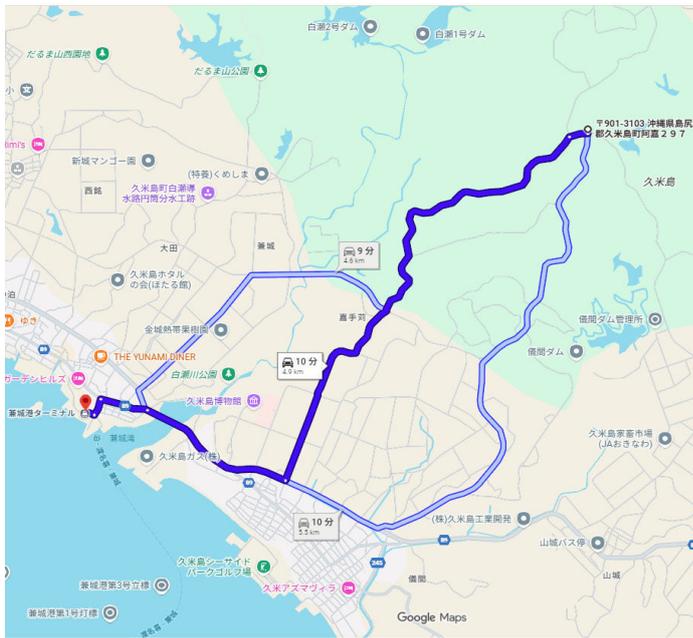
根鉢の重量 :  (kg)

参考) 根鉢の重量 :  (kg) (新規樹木の時)

# 数量計算書

濁水処理工

1式当り



現場～兼城港 L=4.9Km

泊港～三友建設汚泥リサイクルセンター L=11.2Km(最短ルート)

名 称	材 料	計 算 式	数 量	単 位
濁水処理工		現場～兼城港      泊港～三友建設汚泥リサイクルセンター		
運搬距離		4.90      +      11.20      =      16.10      Km		
自動車航送費		=      1.00      台		
濁水量		濁水量算定式 $V = 0.023 \times t \times L$ <p style="text-align: right;">V 発生する濁水量(m<sup>3</sup>)                      t 舗装版切断深さ(m)                      L: 舗装版切断延長(m)</p>		
		$V = 0.023 \times 0.05 \times 6.7 = 0.008$	0.01	m <sup>3</sup>
比重換算		比重換算(建設汚泥1.2～1.6) $0.008 \times 1.4 \text{ t/m}^3 = 0.011$	0.011	t