

平成28年度

豊間・薄磯地区道路排水他工事

第6回変更（第5回設計変更）

（豊間地区）

交流多目的広場

数量計算書

浄化槽工事を除く

平成28年8月

独立行政法人 都市再生機構

安藤ハザマ・五洋・西武・玉野総合・基礎地盤
いわき市震災復興事業共同企業体

1. 数量総括表・数量調書

豊間地区交流多目的広場 数量総括表

工事区分 (レベル1)	工種 (レベル2)	種別(レベル3)	細別(レベル4)	規格 (レベル5)	単位	数量			摘要
						変更前	変更後	数量の増減	
基盤整備									
	植栽基礎工								
		土性改良工	土性改良B	t=150,張芝用 パーク推肥10%	m2		338	338	変更追加
植栽									
	植栽工								
		中低木植栽工	中低木	タイリョウザクラ H=2.0m未満	本		(6)		材料支給、植込み他事業
				オオムラサキツツジ H=2.0未満	本		215	215	5本/m2 変更追加
				ハイビヤクシン L=0.3m	本		165	165	9本/m2 変更追加
			植栽	標高 30cm未満	本		165	165	変更追加
				標高 30cm以上 50cm未満	本		215	215	変更追加
			客土	発生土	m3		14.7	14.7	構造物残土流用 変更追加
			肥料	硬質流紋岩発砲物	L		1,800	1,800	変更追加
				高有機土壌活性肥料	L		1,800	1,800	変更追加
				湿性多孔質人工土壌	L		1,190	1,190	変更追加
				黒曜石パーライト	L		3,220	3,220	変更追加
		地被類植栽工	地被類	野芝 100%張り(法面部)	m ²		338	338	変更追加
施設整備									
	給水整備工								
		構造物土工			式		1	1	変更追加
		給水管路工	給水管路材		式		1	1	変更追加
			給水管路布設工	メーターボックス設置工 570×346×440、φ25用	箇所		1	1	メーター(貸与品) 変更追加
				ボール式伸縮型丙止水栓 設置工、φ25用	箇所		1	1	変更追加
				逆止弁設置工	箇所		1	1	変更追加
				給水管据付工 HIVP25	m		14.2	14.2	変更追加
				給水管据付工 HIVP20	m		4.29	4.29	変更追加
				HITSチーヅ据付工 φ25	箇所		1	1	変更追加
				HITSチーヅ据付工 φ25×φ20	箇所		2	2	変更追加
				HITSソケット据付工 φ25×φ20	箇所		1	1	変更追加
				HITSベンド据付工 φ20×90°	箇所		1	1	変更追加
	雨水排水整備工								
		構造物土工			式		1	1	変更追加
		側溝工	横断側溝	300×300	m		19.2	19.2	変更追加
		管基礎	砂基礎	VUφ150 360° 砂	m		2.73	2.73	変更追加
		管渠工	硬質塩化ビニール管	VUφ150	m		2.88	2.88	変更追加
		集水樹工	集水樹	□500×H600	箇所		1	1	変更追加
			集水樹蓋	グレーチング蓋 □500 T-14 細目	枚		1	1	変更追加
	汚水排水整備工								
		構造物土工			式		1	1	変更追加
		管基礎	砂基礎	VUφ40 360° 砂	m		12.0	12.0	変更追加
		管基礎	砂基礎	VUφ100 360° 砂	m		27.4	27.4	変更追加

豊間地区交流多目的広場 数量総括表

工事区分 (レベル1)	工種 (レベル2)	種別(レベル3)	細別(レベル4)	規格 (レベル5)	単位	数量			摘要
						変更前	変更後	数量の増減	
		管渠工	硬質塩化ビニール管	VUφ40	m		12.1	12.1	変更追加
				VUφ100	m		29.2	29.2	変更追加
施設整備	汚水排水整備工	汚水樹工	塩ビ樹 S1-1	φ200 H=0.421m	箇所		1	1	変更追加
			塩ビ樹 S1-2	φ200 H=0.516m	箇所		1	1	変更追加
			塩ビ樹 S1-3	φ200 H=0.612m	箇所		1	1	変更追加
			塩ビ樹 S1-4	φ200 H=0.797m	箇所		1	1	変更追加
			塩ビ樹 S2-1	φ200 H=0.308m	箇所		1	1	変更追加
			塩ビ樹 S2-2	φ200 H=0.345m	箇所		1	1	変更追加
			塩ビ樹 S2-3	φ200 H=0.537m	箇所		1	1	変更追加
		浄化槽工	浄化槽-5	W6000×D3400	箇所		1	1	変更追加
	電気整備工								
		構造物土工			式		1	1	変更追加
		照明設備工	照明灯	H=4.5m,LED	基		3	3	常夜灯×2 深夜消灯×1
			フットライト	ソーラタイプ □150×H900	基		14	14	
			引込柱-3	H=5500	基		1	1	
			分電盤	屋外共架型	面		1	1	
			ハンドホールA	□600×H600	箇所		2	2	
			ハンドホールB	□600×H900	箇所		2	2	
		電線管路工	電線管	FEP30	m		209	209	変更追加
			電線	EM-CE3.5sq-2C	m		245	245	変更追加
			埋設標	鉄製 φ25×70	個		5	5	舗装部
				コンクリート製 □80×300	個		1	1	土、芝部
			埋設シート	W=150.2倍折込式	m		133	133	変更追加
施設整備	園路広場整備工								
		アスファルト系舗装工	造園アスファルト舗装-1	t=50-150	m ²		1,800	1,800	駐車場部
		アスファルト系舗装工	透水性脱色アスファルト舗装-2	t=30-100-50	m ²		488	488	歩行者通行部
		コンクリート系舗装工	インターロッキング舗装-3	t=80-20-150-50 透水性	m ²		263	263	管理車両通行部
			インターロッキング舗装-4	t=60-30-100-50 透水性	m ²		67.3	67.3	歩行者通行部
		視覚障害者誘導用ブロック工	視覚障害者誘導用ブロック-1	t=60-30-100	m ²		6.93	6.93	
		区画線工	溶融式区画線-1	白・実線 W15cm	m		493	493	
			溶融式区画線-2	身障者マーク	箇所		2	2	L=5.14m/箇所
			溶融式区画線-3	矢印	m		25.0	25.0	L=6.25m/箇所
		構造物土工			式		1	1	変更追加
		園路縁石工	コンクリート縁石-1	地先境界ブロック(level) 120×120×600	m		219	219	変更追加
			コンクリート縁石-5	歩車道境界ブロック 150/170×200×600	m		266	266	変更追加
			コンクリート縁石-8	地先境界ブロック(t=5cm) 120×120×600	m		48.3	48.3	変更追加
			コンクリート縁石-9	両面歩車道境界ブロック 180/230×250×600	m		28.8	28.8	変更追加
			コンクリート縁石-10	擬石ブロック 150×180 R750	m		9.43	9.43	変更追加
			切下げ	歩車道境界ブロック 150/170×70~200×600	箇所		3	3	変更追加
		階段工	コンクリートブロック階段-3	W=3.0m 7段 擬石ブロック	箇所		1	1	変更追加
			コンクリートブロック階段-4	W=3.0m 14段 擬石ブロック	箇所		1	1	変更追加
			コンクリートブロック階段-5	W=1.8m 4段 擬石ブロック	箇所		1	1	変更追加

豊間地区交流多目的広場 数量総括表									
工事区分 (レベル1)	工種 (レベル2)	種別(レベル3)	細別(レベル4)	規格 (レベル5)	単位	数量			摘要
						変更前	変更後	数量の増減	
			コンクリートブロック 階段-6	W=1.8m 4段 擬石ブロック	箇所		1	1	変更追加
			コンクリートブロック 階段-7	W=1.8m 6段 擬石ブロック	箇所		1	1	変更追加
施設整備	園路広場整備工	階段工	手すり	2段 H650,850 7% (木目調樹脂カバー)	式		1	1	変更追加
	サービス施設整備工								
		構造物土工			式		1	1	変更追加
		ベンチ・テーブル工	ベンチ-2	背無 W=1,800 再生木材	基		2	2	変更追加
	管理施設整備工								
		構造物土工			式		1	1	変更追加
		柵工	横断防止柵	@2000 H800 アルミ	m		103	103	シールコン含む
		車止め工	車止め-3	φ76.3×H700 可動式 スチール (セラミック塗装)	基		3	3	変更追加
			車止め-4	φ76.3×H700 可動式 スチール (セラミック塗装)	基		7	7	変更追加
			車止め-5	φ76.3×H700 可動式 スチール (セラミック塗装)	基		6	6	変更追加
			車止め-6	φ76.3×H700 可動式 スチール (セラミック塗装)	基		2	2	変更追加
			車輪止め	100/180×120×600 コンクリート	個		63	63	変更追加
施設整備	建築施設組立 設置工								
		構造物土工			式		1	1	変更追加
		便所工	便所設置-5	W7070×D3075 手足洗い場合む	基		1	1	男小2, 大1, 女1, 多1

豊間地区交流多目的広場 数量総括表

1

工事区分 (レベル1)	工種 (レベル2)	種別 (レベル3)	細別 (レベル4)	規格 (レベル5)	単位	数量	摘要
基盤整備							
	植栽基盤工						
		土性改良工	土性改良B	t=150,張芝用 パーク堆肥10%	m ²	338.50	
植栽							
	植栽工						
		中低木植栽工	中低木	タイリョウザクラ H=2.0m未満	本	(6)	材料支給 手間別途
				オオムラサキツツジ H0.4 - W0.4	本	215	5本/m ²
				ハイビヤクシン L=0.3m	本	165	9本/m ²
			植栽	樹高 30cm未満	本	165	
				樹高 30cm以上50cm未満	本	215	
			客土	発生土	m ³	14.71	構造物残土流用
			肥料	硬質流紋岩発砲物	L	1,801.00	
				高有機土壌活性肥料	L	1,801.00	
				湿性多孔質人工土壌	L	1,194.00	
				黒曜石パーライト	L	3,228.00	
		地被類植栽工	地被類	野芝 100%張り(法面部)	m ²	338.50	
施設整備							
	給水整備工						
		構造物土工	床掘り		m ³	3.15	
			埋戻し		m ³	0.74	
			作業残土処理		m ³	2.41	D=200m
		給水管路工	給水管路材	メーターボックス 570×346×440、φ25用	個	1	メーター(貸与品)
				ボール式伸縮型閉止水栓 φ25	個	1	
				逆止弁 φ25	個	1	

豊間地区交流多目的広場 数量総括表

2

工事区分 (レベル1)	工種 (レベル2)	種別 (レベル3)	細別 (レベル4)	規格 (レベル5)	単位	数量	摘要
				HIVP25	m	14.23	
				HIVP20	m	4.29	
				HITSチーズ φ25	個	1	
				HITSチーズ φ25×φ20	個	2	
				HITSソケット φ25×φ20	個	1	
				HITSバンド φ20×90°	個	1	
				メーターボックス設置工 570×346×440、φ25用	箇所	1	メーター(貸与品)
				ボール式伸縮型 丙止水栓設置工φ 25	箇所	1	
				逆止弁φ25設置工	箇所	1	
			給水管路布設工	給水管据付工 HIVP25	m	14.23	
				給水管据付工 HIVP20	m	4.29	
				HITSチーズ据付工 φ25	箇所	1	
				HITSチーズ据付工 φ25×φ20	箇所	2	
				HITSソケット据付工 φ25×φ20	箇所	1	
				HITSバンド据付工 φ25×90°	箇所	1	
	雨水排水整備工						
		構造物土工	床掘り	0.6m ³ バックホウ	m ³	8.44	側溝工
			床掘り	0.45m ³ バックホウ	m ³	0.83	管渠工
			床掘り計		m ³	9.27	
			埋戻し		m ³	2.68	側溝工
			埋戻し		m ³	0.83	管渠工
			埋戻し計		m ³	3.51	
			作業残土処理		m ³	5.28	D=200m
		側溝工	横断側溝	300×300	m	19.20	

豊間地区交流多目的広場 数量総括表

3

工事区分 (レベル1)	工種 (レベル2)	種別 (レベル3)	細別 (レベル4)	規格 (レベル5)	単位	数量	摘要
		管渠基礎工	砂基礎	Vuφ150 360° 砂	m	2.73	
		管渠工	硬質塩化ビニール管	VUφ150	m	2.88	
			コンクリート削孔	VUφ150用	箇所	1	
		集水柵工	集水柵	□500×H600	箇所	1	
施設整備	雨水排水整備工	集水柵工	集水柵蓋	グレーチング蓋 □500 T-14 細目	枚	1	
	汚水排水整備工						
		構造物土工	床掘り	0.6m ³ バックホウ	m ³	267.80	浄化槽
			床掘り	0.45m ³ バックホウ	m ³	5.54	管渠工
			床掘計		m ³	273.34	
			埋戻し	C	m ³	161.00	浄化槽
			埋戻し	C 砂	m ³	73.60	浄化槽
			作業残土処理		m ³	94.63	D=200m
		管渠基礎工	砂基礎	Vuφ40 360° 砂	m	12.08	
				Vuφ100 360° 砂	m	27.46	
		管渠工	硬質塩化ビニール管	VUφ40	m	12.18	
				VUφ100	m	29.21	
			管接続	曲管90° VUφ40用	個	6	
				ソケット150×100	個	1	
		汚水柵工	塩ビ柵 S1-1	φ200 H=0.421m	箇所	1	
			塩ビ柵 S1-2	φ200 H=0.516m	箇所	1	
			塩ビ柵 S1-3	φ200 H=0.612m	箇所	1	
			塩ビ柵 S1-4	φ200 H=0.797m	箇所	1	
			塩ビ柵 S2-1	φ200 H=0.308m	箇所	1	

豊間地区交流多目的広場 数量総括表

4

工事区分 (レベル1)	工種 (レベル2)	種別 (レベル3)	細別 (レベル4)	規格 (レベル5)	単位	数量		摘要
			塩ビ柵 S2-2	φ200 H=0.345m	箇所	1		
			塩ビ柵 S2-3	φ200 H=0.537m	箇所	1		
		浄化槽工	浄化槽-5	W6000×D3400	箇所	1		
	電気整備工							
		構造物土工	床掘り	0.45m ³ バックホウ	m ³	56.49		
			埋戻し		m ³	52.61		
			作業残土処理		m ³	0.00		
		照明設備工	照明灯	H=4.5m,LED	基	3		常夜灯×2 深夜消灯×1
			フットライト	ソーラータイプ □150×H900	基	14		
施設整備	電気整備工	照明設備工	引込柱-3	H=5500	基	1		
			分電盤	屋外共架型	面	1		
			ハンドホールA	□600×H600	箇所	2		
			ハンドホールB	□600×H900	箇所	2		
		電線管路工	電線管	FEP30	m	209.84		
			電線	EM-CE3.5sq-2C	m	245.91		
			埋設標	鉄製 φ25×70	個	5		舗装部
				コンクリート製 □80×300	個	1		土、芝部
			埋設シート	W=150.2倍折込式	m	133.82		
	園路広場整備工							
		アスファルト系舗装工	造園アスファルト舗装-1	t=50-150	m ²	1,805.88		駐車場部
		アスファルト系舗装工	透水性脱色アスファルト舗装-2	t=30-100-50	m ²	488.02		歩行者通行部
		コンクリート系舗装工	インターロッキング舗装-3	t=80-20-150-50 透水性	m ²	263.55		管理車両通行部
		コンクリート系舗装工	インターロッキング舗装-4	t=60-30-100-50 透水性	m ²	67.31		歩行者通行部

豊間地区交流多目的広場 数量総括表

5

工事区分 (レベル1)	工種 (レベル2)	種別 (レベル3)	細別 (レベル4)	規格 (レベル5)	単位	数量	摘要
		視覚障害者 誘導用ブロック工	視覚障害者誘導用ブロック-1	t=60-30-100	m ²	6.93	
		区画線工	溶融式区画線-1	白・実線 W15cm	m	493.39	
			溶融式区画線-2	身障者マーク	箇所	2	L=5.14m/箇所
			溶融式区画線-3	矢印	m	25.00	L=6.25m/箇所
		構造物土工	床掘り		m ³	39.85	縁石
			床掘り		m ³	25.30	階段
			床掘り計		m ³	65.15	
			埋戻し		m ³	11.46	縁石
			埋戻し		m ³	7.00	階段
			埋戻し計		m ³	18.46	
			作業残土処理		m ³	43.67	D=200m
		園路縁石工	コンクリート縁石-1	地先境界ブロック(level) 120×120×600	m	218.69	
施設整備	園路広場整備工	園路縁石工	コンクリート縁石-5	歩車道境界ブロック 150/170×200×600	m	266.55	
			コンクリート縁石-8	地先境界ブロック(t=5cm) 120×120×600	m	48.35	
			コンクリート縁石-9	両面歩車道境界ブロック 180/230×250×600	m	28.80	
			コンクリート縁石-10	擬石ブロック 150×180 R750	m	9.43	
			切下げ	歩車道境界ブロック 150/170×70~200×600	箇所	3	
		階段工	コンクリートブロック階段-3	W=3.0m 7段 擬石ブロック	箇所	1	
			コンクリートブロック階段-4	W=3.0m 14段 擬石ブロック	箇所	1	
			コンクリートブロック階段-5	W=1.8m 4段 擬石ブロック	箇所	1	
			コンクリートブロック階段-6	W=1.8m 4段 擬石ブロック	箇所	1	
			コンクリートブロック階段-7	W=1.8m 6段 擬石ブロック	箇所	1	
			手すり-11	2段 H650,850 アルミ(木目調樹脂カバー)	式	1	L=5.04m
			手すり-12	2段 H650,850 アルミ(木目調樹脂カバー)	式	1	L=9.76m
			手すり-13	2段 H650,850 アルミ(木目調樹脂カバー)	式	1	L=3.04m

豊間地区交流多目的広場 数量総括表

6

工事区分 (レベル1)	工種 (レベル2)	種別 (レベル3)	細別 (レベル4)	規格 (レベル5)	単位	数量	摘要
			手すり-14	2段 H650,850 アルミ(木目調樹脂カバー)	式	1	L=3.04m
		階段工	手すり-15	2段 H650,850 アルミ(木目調樹脂カバー)	式	1	L=4.38m
	サービス施設整備工						
		構造物土工	床掘り	0.45m ³ バックホウ	m ³	0.54	
			埋戻し		m ³	0.44	
			作業残土処理		m ³	0.06	D=200m
		ベンチ・テーブル工	ベンチ-2	背無 W=1,800 再生木材	基	2	
	管理施設整備工						
		構造物土工	床掘り	0.45m ³ バックホウ	m ³	22.92	
			埋戻し		m ³	17.07	
施設整備	管理施設整備工	構造物土工	作業残土処理		m ³	3.94	D=200m
		柵工	横断防止柵	@2000 H800 アルミ	m	103.00	シールコン含む
		車止め工	車止め-3	φ76.3×H700 可動式 スチール(セラミック塗装)	基	3	
			車止め-4	φ76.3×H700 固定式 スチール(セラミック塗装)	基	7	
			車止め-5	φ76.3×H710 上下式 クサリ内蔵型 ステンレス	基	6	
			車止め-6	φ76.3×H710 上下式 端部 ステンレス	基	2	
			車輪止め	100/180×120×600 コンクリート	個	63	
	建築施設 組立設置工						
		構造物土工	床掘り	0.45m ³ バックホウ	m ³	21.80	
			埋戻し		m ³	5.10	
			作業残土処理		m ³	16.10	D=200m
		便所工	便所設置-5	W7070×D3075 手足洗い場含む	基	1	男小2,大1,女1,多1

植 栽 工 数 量 調 書

名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量
中低木植栽工				
中木 タイリョウザクラ	H=2.0m未満 ※住民による植栽	1+1+1+1+1 = 6	本	—
低木 オオムラサキツツジ	H0.4 - W0.4 5本/m ²	75+10+130 = 215	本	215
ハイビヤクシン	L=0.3m 9本/m ²	75+90 = 165	本	165
植栽	樹高 30cm未満	165 = 165	本	165
	樹高 30cm以上50cm未満	215 = 215	本	215
客土	発生土	樹高 30cm未満 165×0.032 = 5.280		
		樹高 30cm以上50cm未満 215×0.041 = 8.815		
		タイリョウザクラ (支給品 H=2.0m未満) 6×0.102 = 0.612		
		計 14.707	m3	14.71
肥料	硬質流紋岩発砲物	樹高 30cm未満 165×4.0 = 660.00		
		樹高 30cm以上50cm未満 215×5.0 = 1075.00		
	タイリョウザクラ (支給品 H=2.0m未満) 6×11.0 = 66.00			
	計 1801.00	L	1,801.0	
高有機土壌活性肥料	樹高 30cm未満	165×4.0 = 660.00		
		樹高 30cm以上50cm未満 215×5.0 = 1075.00		
	タイリョウザクラ (支給品 H=2.0m未満) 6×11.0 = 66.00			
	計 1801.00	L	1,801.0	
湿性多孔質人工土壌	樹高 30cm未満	165×3.0 = 495.00		
		樹高 30cm以上50cm未満 215×3.0 = 645.00		
	タイリョウザクラ (支給品 H=2.0m未満) 6×9.0 = 54.00			
	計 1194.00	L	1,194.0	
黒曜石パーライト	樹高 30cm未満	165×7.0 = 1155.00		
		樹高 30cm以上50cm未満 215×9.0 = 1935.00		
	タイリョウザクラ (支給品 H=2.0m未満) 6×23.0 = 138.00			
	計 3228.00	L	3,228.0	

植 栽 工 数 量 調 書

名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量
地被類植栽工 張芝(法面部)	野芝 100%張り	$59.38+168.90+10.76+39.42+55.45+4.59$ = 338.50	m ²	338.50
土性改良B (基盤整備に計上)	t=150, 張芝用	338.5	m ²	338.50

給 水 設 備 工 数 量 調 書

名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量
水栓類取付工				
水栓類材料				
メーターボックス	570×346×440、φ25用	1 = 1	個	1
ボール式伸縮型丙止水栓	φ25	1 = 1	個	1
逆止弁		1 = 1	個	1
給水管路工				
給水管路材				
給水管	HIVP25	8.83+1.94+2.36+1.10 = 14.23	m	14.23
	HIVP20	1.10+1.10+2.09 = 4.29	m	4.29
HITSチーズ	φ25	1 = 1	個	1
	φ25×φ20	1+1 = 2	個	2
HITSソケット	φ25×φ20	1 = 1	個	1
HITSベンド	φ20×90°	1 = 1	個	1

給水設備工土工集計表

細 別	単位	設計数量	単位当り土量(m ³)			算出単位 (・当り)	設計分土量(m ³)		
			床掘	埋戻	残土		床掘	埋戻	残土
HIVP25	m	14.2	1.7	0.4	1.3	10.0	2.419	0.569	1.850
HIVP20	m	4.3	1.7	0.4	1.3	10.0	0.729	0.172	0.558
						合計	3.148	0.741	2.408

雨水排水設備工数量調書

名称	規格	計算式		単位	数量
側溝工 横断側溝	300×300	19.2	= 19.20	m	19.20
管基礎工 砂基礎	VUφ150 360° 砂	2.88-0.15	= 2.73	m	2.73
管渠工 硬質塩化ビニール管	VUφ150	2.88	= 2.88	m	2.88
コンクリート削孔	VUφ150用	1	= 1	箇所	1
集水柵工 集水柵	現場打ち □500×H600	1	= 1	箇所	1
集水柵蓋	グレーチング蓋 □500 T-14 細目	1	= 1	枚	1

雨水排水設備土工集計表

細 別	単位	設計数量	単位当り土量(m ³)			算出単位 (・・当り)	設計分土量(m ³)		
			床 掘	埋 戻	残 土		床 掘	埋 戻	残 土
横断側溝	m	19.2	4.4	1.4	2.8	10.0	8.448	2.688	5.376
排水管	式	(雨水排水管土工調査より)				1	0.830	0.830	-0.092
						合計	9.278	3.518	5.284

雨水排水管土工調書

VU-150	床掘幅 W	0.565	床掘高 h1	0.105	掘削勾配n	0.0	埋戻材高	0.365		
柵番号	造成GL	IN	OUT	L1:管実長 +柵幅 (m)	管 種	舗装厚	舗装厚 (平均)	h:平均管底深 (上GL-OUT+下GL- IN)/2 (m)	H1:床掘深 h+h1 -舗装厚(平均) (m)	H1×W ×L1
集水柵	7.908	-	7.510	-	-	0.000	-	-	-	-
既設集水柵	7.688	7.250	-	3.53	VU150	0.000	0.000	0.418	0.418	0.834
管実長+柵幅 合計 VU-150 L2= 3.53 直掘										
								床掘 合計	0.834	
床掘 =				0.83 (m ³)						
埋戻し = 床掘 - 埋設材分 =				0.83 (m ³)						
VU150埋設材= 0.206 m ³ ×L2=				0.73 (m ³)						
残土処分 = 床掘 - 埋戻し/0.9 =				-0.09 (m ³)						

汚水排水設備工数量調書

名称	規格	計 算 式	単位	数 量
管渠工				
硬質塩化ビニール管	VUφ40	5.83+6.35	= 12.18 m	12.18
	VUφ100	0.57+2.10+2.10+4.12+0.27+0.57+0.57 +0.29+2.28+11.74+4.60	= 29.21 m	29.21
管接続	曲管90° VUφ40用	6	= 6.00 個	6
	ソケット150×100	1	= 1.00 個	1
管基礎工				
砂基礎	VUφ40 360° 砂	12.18-0.05×2	= 12.08	12.08
	VUφ100 360° 砂	29.21-0.25×7	= 27.46	27.46
汚水樹工				
塩ビ樹 S1-1	φ200 H=0.421m	1	= 1.00 箇所	1
塩ビ樹 S1-2	φ200 H=0.516m	1	= 1.00 箇所	1
塩ビ樹 S1-3	φ200 H=0.612m	1	= 1.00 箇所	1
塩ビ樹 S1-4	φ200 H=0.797m	1	= 1.00 箇所	1
塩ビ樹 S2-1	φ200 H=0.308m	1	= 1.00 箇所	1
塩ビ樹 S2-2	φ200 H=0.345m	1	= 1.00 箇所	1
塩ビ樹 S2-3	φ200 H=0.537m	1	= 1.00 箇所	1
浄化槽工				
浄化槽-5	W6000×D3400	1	= 1.00 箇所	1

汚水排水設備土工集計表

細 別	単位	設計数量	単位当り土量(m ³)			算出単位 (・・当り)	設計分土量(m ³)		
			床 掘	埋 戻	残 土		床 掘	埋 戻	残 土
浄化槽-5	基	1.0	267.8	161.0	88.9	1	267.800	161.000	88.900
排水管	式	(汚水排水管土工調書より)				1	5.540	-0.170	5.729
						合計	273.340	160.830	94.629

雨水排水管土工調書

VU-40	床掘幅 W	0.448	床掘高 h1	0.104	掘削勾配n	0.0	埋戻材高	0.248		
VU-100	床掘幅 W	0.514	床掘高 h1	0.103	掘削勾配n	0.0	埋戻材高	0.314		
柵番号	造成GL	IN	OUT	L1:区間長 (m)	管 種	舗装厚	舗装厚 (平均)	h:平均管底深 (上GL-OUT+下GL- IN)/2 (m)	H1:床掘深 h+h1 -舗装厚(平均) (m)	H1×W ×L1
便所	9.970	-	9.580	-	-	0.300	-	-	-	-
S1-1	9.970	9.549	9.549	0.70	VU100	0.300	0.300	0.406	0.209	0.075
S1-2	9.960	9.444	9.444	2.36	VU100	0.300	0.300	0.469	0.272	0.330
S1-3	9.950	9.338	9.338	2.36	VU100	0.300	0.300	0.564	0.367	0.445
S1-4	9.940	9.143	9.143	4.38	VU100	0.300	0.300	0.704	0.507	1.141
浄化槽	9.940	9.125	-	0.40	VU100	0.300	0.300	0.806	0.609	0.125
便所	9.970	-	9.58	-	-	0.300	-	-	-	-
S1-2	9.960	9.444	-	0.70	VU100	0.300	0.300	0.453	0.256	0.092
便所	9.970	-	9.58	-	-	0.300	-	-	-	-
S1-3	9.950	9.338	-	0.70	VU100	0.300	0.300	0.501	0.304	0.109
浄化槽	9.960	-	9.490	-	-	0.300	-	-	-	-
+5.78	9.990	9.374	9.374	5.78	VU40	0.300	0.300	0.543	0.347	0.899
+5.78	9.990	9.641	9.641	-	-	0.300	-	-	-	-
既設側溝	9.980	9.635	-	0.3	VU40	0.300	0.300	0.481	0.285	0.038
手足洗い場	9.970	-	9.680	-	-	0.300	-	-	-	-
S2-1	9.980	9.672	9.672	0.42	VU100	0.300	0.300	0.299	0.102	0.022
S2-2	9.970	9.625	9.625	2.54	VU100	0.300	0.300	0.327	0.130	0.170
S2-3	9.940	9.403	9.403	12.00	VU100	0.300	0.300	0.441	0.244	1.505
既設側溝	9.660	9.315	-	4.73	VU100	0.300	0.300	0.441	0.244	0.593
区間長 合計	VU-40	L2=	6.08	直掘						
	VU-100	L2=	31.29	直掘						
		合計	37.37					床掘 合計		5.544
床掘 =				5.54 (m ³)						
埋戻し = 床掘 - 埋設材分 =				-0.17 (m ³)						
VU40埋設材 =				0.111 m ³ ×L2= 0.67						
VU100埋設材 =				0.161 m ³ ×L2= 5.04						
合計				5.71 (m ³)						
残土処分 = 床掘 - 埋戻し/0.9 =				5.73 (m ³)						

電 気 設 備 工 数 量 調 書					
名 称	規 格	計 算 式		単 位	数 量
照明設備工					
照明灯	H=4.5m, LED	3	= 3	基	3
フットライト	ソーラータイプ □150×H900	2+2+2+4+4	= 14	基	14
引込柱-3	H=5500	1	= 1	基	1
分電盤	屋外共架型	1	= 1	面	1
ハンドホールA	□600×H600	2	= 2	箇所	2
ハンドホールB	□600×H900	2	= 2	箇所	2
電線管路工					
電線管	FEP30	数量拾い出し表より 209.84	= 209.84	m	209.84
電線	EM-CE3.5sq-2C	数量拾い出し表より 245.91	= #NAME?	m	#NAME?
掘削断面A	GL-600 (1条)	数量拾い出し表より 65.03	= 65.03	m	65.03
掘削断面B	GL-600 (2条)	数量拾い出し表より 36.7	= 36.70	m	36.70
掘削断面C	GL-600 (3条)	数量拾い出し表より 17.92	= 17.92	m	17.92
掘削断面D	GL-800 (1条) 道路横断部	数量拾い出し表より 14.17	= 14.17	m	14.17
埋設標	φ25×70 鉄製	5	= 5	個	5
埋設標	□80×300 コンクリート製	1	= 1	個	1
埋設シート	W=150, 2倍折込式	65.03+36.70+17.92+14.17	= 133.82	m	133.82

【 数量拾い出し表 2/3 】

回路 NO.	配線区間		施工方法	名称	規格	合計	内				訳	
	自	至										
1	分電盤	照明灯A1	地中管内	波付硬質ポリエチレン管	FEP30	5.20	0.5	4.20	0.5			
	照明灯A1	(引込柱)	地中管内	波付硬質ポリエチレン管	FEP30	4.70	0.5	4.20	-			
2	(引込柱)	HH1	地中管内	波付硬質ポリエチレン管	FEP30	17.92	-	17.92	-			
3	HH1	HH2	地中管内	波付硬質ポリエチレン管	FEP30	32.50	-	32.50	-			
4	HH2	照明灯A2	地中管内	波付硬質ポリエチレン管	FEP30	1.90	-	1.40	0.5			
2	分電盤	HH1	地中管内	波付硬質ポリエチレン管	FEP30	18.40	0.5	17.90	-			
3	HH1	HH2	地中管内	波付硬質ポリエチレン管	FEP30	32.50	-	32.50	-			
5	HH2	HH3	地中管内	波付硬質ポリエチレン管	FEP30	14.17	-	14.17	-			
6	HH3	HH4	地中管内	波付硬質ポリエチレン管	FEP30	35.63	-	35.63	-			
7	HH4	照明灯B1	地中管内	波付硬質ポリエチレン管	FEP30	28.50	-	28.00	0.5			
2	分電盤	HH(ト化,浄化槽)	地中管内	波付硬質ポリエチレン管	FEP30	18.42	0.5	17.92	-			
				計	FEP40	-						
					FEP30	209.84						

【 数量拾い出し表 3/3 】

回路 NO.	配線区間		施工方法	名称	規格	合計	内				訳	
	自	至										
				管路土工	埋設A	65.03	1.40	35.63	28.00			
					埋設B	36.70	4.20	32.50				
					埋設C	17.92	17.92					
					埋設D	14.17	14.17					

電気設備工土工集計表

細 別	単位	設計数量	単位当り土量(m ³)			算出単位 (・・当り)	設計分土量(m ³)		
			床 掘	埋 戻	残 土		床 掘	埋 戻	残 土
照明灯	基	3	10.5	8.4	1.1	10	3.150	2.520	0.330
フットライト	基	14	4.9	4.3	0.1	10	6.860	6.020	0.140
引込柱-3	基	1	74.2	69.7	-3.2	10	7.420	6.970	-0.320
ハンドホールA	基	2	8.7	4.8	3.4	10	1.740	0.960	0.680
ハンドホールB	基	2	38.0	32.1	2.4	10	7.600	6.420	0.480
掘削断面A	m	65.03	2.0	2.0	-0.2	10.0	13.006	13.006	-1.301
掘削断面B	m	36.70	2.4	2.4	-0.2	10.0	8.808	8.808	-0.734
掘削断面C	m	17.92	2.2	2.2	-0.2	10.0	3.942	3.942	-0.358
掘削断面D	m	14.17	2.8	2.8	-0.3	10.0	3.968	3.968	-0.425
						合計	56.494	52.614	-1.508

園路広場整備工数量調書(1)

名称	規格	計 算 式	単位	数 量
アスファルト系舗装工				
造園アスファルト舗装-1	t=50-150	949.58+856.30	= 1805.88	m ² 1,805.88
透水性脱色アスファルト舗装-2	t=30-100-50	38.45+8.04+284.04+152.52+1.81+1.35+1.81	= 488.02	m ² 488.02
インターロッキング®舗装-3	t=80-20-150-50 透水性	263.55	= 263.55	m ² 263.55
インターロッキング®舗装-4	t=60-30-100-50 透水性	58.08+9.23	= 67.31	m ² 67.31
視覚障害者誘導用ブロック工				
視覚障害者誘導用ブロック-1	t=60-30-100	0.81×4+0.45×6+0.99	= 6.93	m ² 6.93
区画線工				
区画線	熔融式区画線 白・実線 W15cm	45.04+29.40+99.35+39.20+34.30+ 44.84+47.28+49.00+34.30+9.80	= 432.51	m
ゼブラ	熔融式区画線 白・実線 W15cm	12.40+7.59+2.75+5.59+5.92+5.94+9.5 0+11.19	= 60.88	m
		計	= 493.39	m 493.39
身障者マーク		2	= 2	箇所 2
矢印		6.25×4	= 25	m 25.00
園路縁石工				
コンクリート縁石-1	地先境界ブロック (level) 120×120×600	1.69+2.07+1.80+23.90+2.60+1.11+ 1.63+27.19+0.70+7.68+6.99+0.70+ 0.70+31.03+1.73+1.20+1.20+1.20+ 1.20+1.20+1.20+1.72+1.68+28.62+ 7.50+22.39+22.57+0.70+0.70+14.09	= 218.69	m 218.69
コンクリート縁石-5	歩車道境界ブロック 150/170×200×600	30.06+10.35+14.04+90.56+30.48+2.46 +12.82+18.89+11.61+9.30+10.60+7.01 +16.16+2.21	= 266.55	m 266.55
コンクリート縁石-8	地先境界ブロック (t=5cm) 120×120×600	29.26+18.01+1.08	= 48.35	m 48.35
コンクリート縁石-9	両面歩車道境界ブロック 180/230×250×600	2.60+3.60+3.60+3.60+3.60+1.00+3.60 +3.60+3.60	= 28.80	m 28.80
コンクリート縁石-10	擬石ブロック 150×180 R750 (擬石ショット仕上げ)	9.43	= 9.43	m 9.43
切下げ	歩車道境界ブロック 150/170×70~200×600	3	= 3	箇所 3

園 路 広 場 整 備 工 数 量 調 書 (2)

名 称	規 格	計 算 式		単 位	数 量
階段工					
コンクリートブロック階段-3	W=3.0m 7段 擬石ブロック	1	= 1	箇所	1
コンクリートブロック階段-4	W=3.0m 14段 擬石ブロック	1	= 1	箇所	1
コンクリートブロック階段-5	W=1.8m 4段 擬石ブロック	1	= 1	箇所	1
コンクリートブロック階段-6	W=1.8m 4段 擬石ブロック	1	= 1	箇所	1
コンクリートブロック階段-7	W=1.8m 6段 擬石ブロック	1	= 1	箇所	1
手すり-11	アルミ(木目調樹脂カバー) 2段 H650, 850 L=5.04m	1	= 1	式	1
手すり-12	アルミ(木目調樹脂カバー) 2段 H650, 850 L=9.76m	1	= 1	式	1
手すり-13	アルミ(木目調樹脂カバー) 2段 H650, 850 L=3.04m	1	= 1	式	1
手すり-14	アルミ(木目調樹脂カバー) 2段 H650, 850 L=3.04m	1	= 1	式	1
手すり-15	アルミ(木目調樹脂カバー) 2段 H650, 850 L=4.38m	1	= 1	式	1

園路広場整備工土工集計表

細 別	単位	設計数量	単位当り土量(m ³)			算出単位 (・・当り)	設計分土量(m ³)		
			床 掘	埋 戻	残 土		床 掘	埋 戻	残 土
			人力						
コンクリート縁石-1	m	218.7	0.5	0.1	0.3	10.0	10.935	2.187	6.561
コンクリート縁石-5	m	48.4	0.6	0.2	0.4	10.0	2.901	0.967	1.934
コンクリート縁石-8	m	266.6	0.9	0.3	0.6	10.0	23.990	7.997	15.993
コンクリート縁石-9	m	28.8	0.4	0.0	0.4	10.0	1.152	0.000	1.152
コンクリート縁石-10	m	9.4	0.8	0.3	0.5	10.0	0.754	0.283	0.472
切下げ	箇所	3	0.4	0.1	0.2	10	0.120	0.030	0.060
						合計	39.852	11.464	26.172

園路広場整備工土工集計表

細 別	単位	設計数量	単位当り土量(m ³)			算出単位 (…当り)	設計分土量(m ³)		
			床 掘	埋 戻	残 土		床 掘	埋 戻	残 土
			機械						
コンクリートブロック階段工-3	箇所	1	6.1	1.6	4.3	1	6.100	1.600	4.300
コンクリートブロック階段工-4	箇所	1	10.5	2.2	8.0	1	10.500	2.200	8.000
コンクリートブロック階段工-5	箇所	1	2.6	1.0	1.5	1	2.600	1.000	1.500
コンクリートブロック階段工-6	箇所	1	2.6	1.0	1.5	1	2.600	1.000	1.500
コンクリートブロック階段工-7	箇所	1	3.5	1.2	2.2	1	3.500	1.200	2.200
						合計	25.300	7.000	17.500

施 設 整 備 工 数 量 調 書

名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量
サービス施設整備工 ベンチ-2	背無 W=1,800	1+1 = 2	基	2
管理施設整備工 横断防止柵	@2000 H800 アルミ	25.50+5.00+1.00+30.50+20.50+20.50 = 103.00	m	103.00
車止め-3	φ76.3×H700 可動式 スチール(セラミック塗装)	1+1+1 = 3	基	3
車止め-4	φ76.3×H700 固定式 スチール(セラミック塗装)	1+1+1+1+1+1 = 7	基	7
車止め-5	φ76.3×H710 上下式 ｸﾞﾗﾝ内蔵型 ステンレス	1+1+1+1+1 = 6	基	6
車止め-6	φ76.3×H710 上下式 端部 ステンレス	1+1 = 2	基	2
車輪止め	100/180×120×600 コンクリート	63 = 63	個	63
建築施設組立設置工 トイレ-5	W7070×D3075 手足洗い場含む 男小2,大1,女1,多1	1 = 1	基	1

施設整備工土工集計表

細 別	単位	設計数量	単位当り土量(m ³)			算出単位 (・・当り)	設計分土量(m ³)		
			床 掘	埋 戻	残 土		床 掘	埋 戻	残 土
ベンチ-2	基	2	2.7	2.2	0.3	10	0.540	0.440	0.060
						合計	0.540	0.440	0.060

施設整備工土工集計表

細 別	単位	設計数量	単位当り土量(m ³)			算出単位 (●当り)	設計分土量(m ³)		
			床 掘	埋 戻	残 土		床 掘	埋 戻	残 土
横断防止柵	m	103.0	3.7	2.7	0.7	20.0	19.055	13.905	3.605
車止め-3	基	3	1.4	1.1	0.1	10	0.420	0.330	0.030
車止め-4	基	7	1.6	1.3	0.2	10	1.120	0.910	0.140
車止め-5	基	6	2.9	2.4	0.2	10	1.740	1.440	0.120
車止め-6	基	2	2.9	2.4	0.2	10	0.580	0.480	0.040
						合計	22.915	17.065	3.935

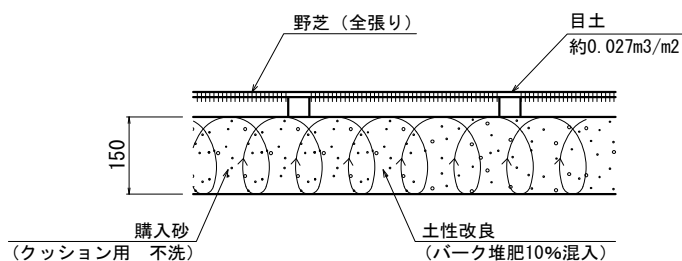
施設整備工土工集計表

細 別	単位	設計数量	単位当り土量(m ³)			算出単位 (・・当り)	設計分土量(m ³)		
			床 掘	埋 戻	残 土		床 掘	埋 戻	残 土
トイレ-5	基	1	21.8	5.1	16.1	1	21.800	5.100	16.100
						合計	21.800	5.100	16.100

2. 単位数数量計算書

土性改良B 計算書

100m²当り



土性改良 材料表

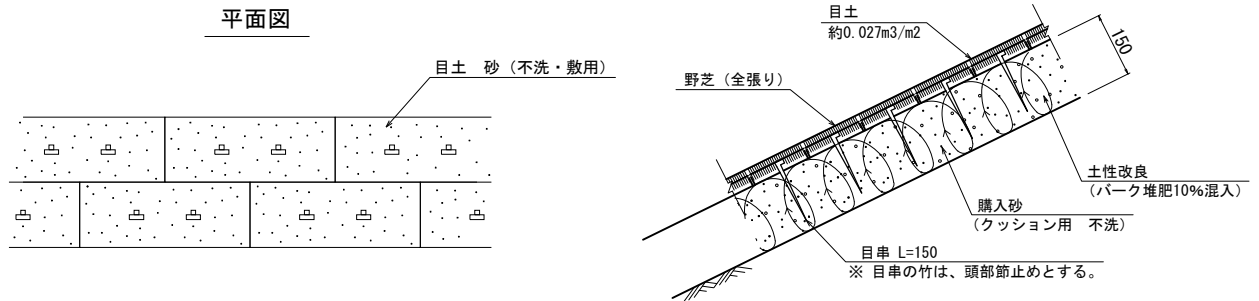
100m²当り

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
砂	クッション用 不洗	m ³	13.5	
バーク堆肥		kg	750	

名 称	計 算 式	単 位	数 量
砂 クッション用 不洗	13.5 = 13.500	m ³	13.500
バーク堆肥 1500リットル	750 = 750.000	kg	750.000

張芝（法面） 計算書

100m²当り



※芝生が活着し目串が不要となった場合、工事完了後においても、
監督員と協議し目串の撤去を行うこと。

張芝(法面) 数量表

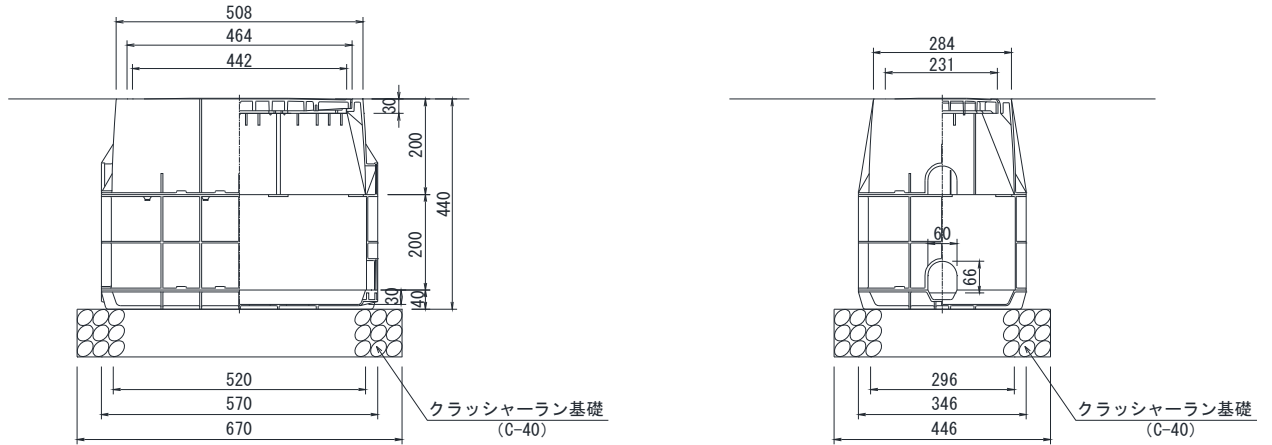
100m²当り

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
野芝	全張り	m ²	100	
目土	砂(不洗・敷用)	m ³	2.7	
目串	L=500	本	3,968	
芝用化成肥料	N:P:K=6:5:3	kg	10.0	
油粕		kg	10.0	

名 称	計 算 式	単 位	数 量
芝 野芝 全張り	100.000 = 100.000	m ²	100.000
目土 砂(不洗・敷用)	0.027 × 100.000 = 2.700	m ³	2.700
目串 L=500	= 3968.000	本	3,968.000
粒状固形肥料 N:P:K=6:5:3	10.000 = 10.000	kg	10.000
油粕	10.000 = 10.000	kg	10.000

メーターボックス 計算書

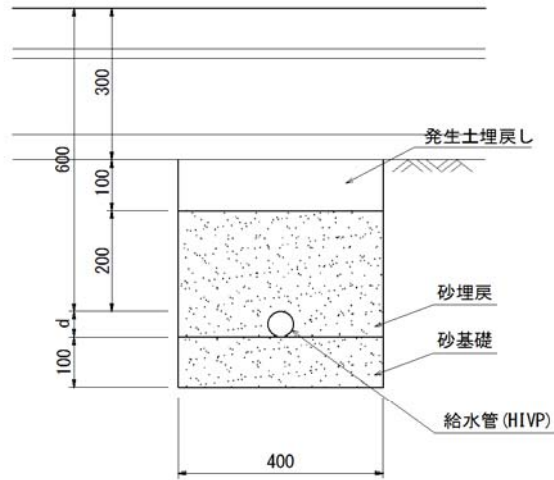
10基当り



名 称	計 算 式	単 位	数 量
クラッシャーラン基礎 C-40 t=100	$0.670 \times 0.446 \times 10 = 2.988$	m ²	2.988
メーターボックス (570×346×440) メーター(貸与品)含む	10 = 10.000	基	10.000
作業土工 基面整正	$0.670 \times 0.446 \times 10 = 2.988$	m ²	2.988

給水管 (25) 計 算 書

10m当り



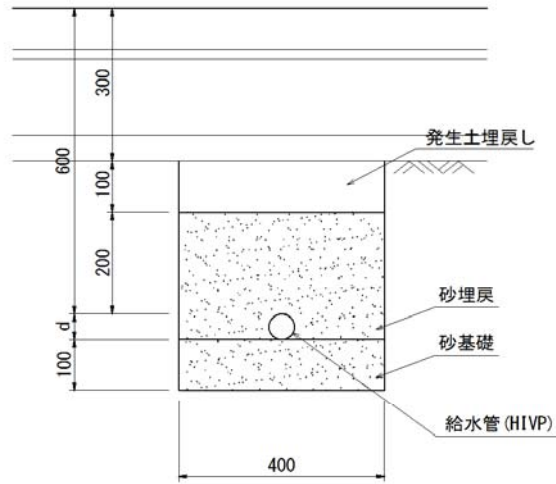
寸法表

記 号	外径 d	肉厚 t
HIVP25	32	3.5
HIVP20	26	3.0

名 称	計 算 式	単 位	数 量
砂基礎 t=100	$0.400 \times 10.000 = 4.000$	m ²	4.000
砂埋戻し	$(0.400 \times 0.232 - 0.032 \times 0.032 \times \pi / 4) \times 10.000 = 0.920$	m ³	0.920
給水管 HIVP25	$10.000 = 10.000$	m	10.000
作業土工 床 掘	$0.400 \times (0.032 + 0.300 + 0.100) \times 10.000 = 1.728$	m ³	1.728
発生土埋戻し	$0.400 \times 0.100 \times 10.000 = 0.400$	m ³	0.400
残土処理	$1.728 - 0.400 / 0.9 = 1.284$	m ³	1.284
基面整正	$0.400 \times 10.000 = 4.000$	m ²	4.000

給水管 (20) 計 算 書

10m当り



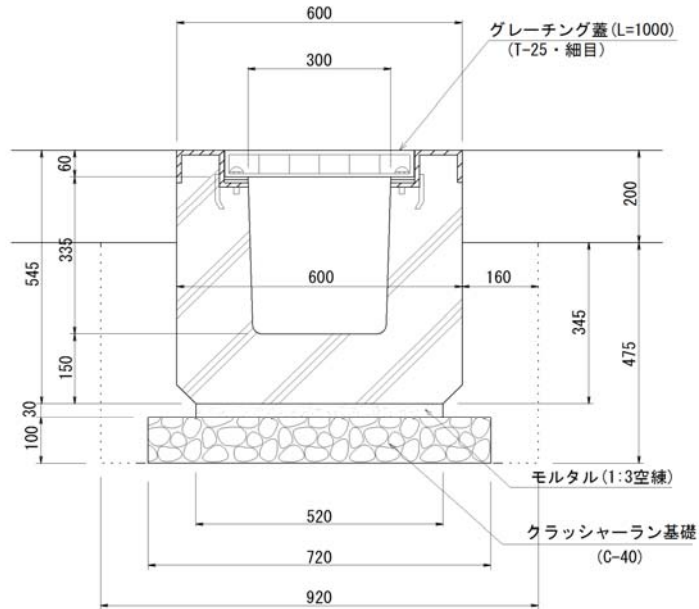
寸法表

記 号	外径 d	肉厚 t
HIVP25	32	3.5
HIVP20	26	3.0

名 称	計 算 式	単 位	数 量
砂基礎 t=100	$0.400 \times 10.000 = 4.000$	m ²	4.000
砂埋戻	$(0.400 \times 0.226 - 0.026 \times 0.026 \times \pi / 4) \times 10.000 = 0.899$	m ³	0.899
給水管 HIVP20	$10.000 = 10.000$	m	10.000
作業土工 床 掘	$0.400 \times (0.026 + 0.300 + 0.100) \times 10.000 = 1.704$	m ³	1.704
発生土埋戻し	$0.400 \times 0.100 \times 10.000 = 0.400$	m ³	0.400
残土処理	$1.704 - 0.400 / 0.9 = 1.260$	m ³	1.260
基面整正	$0.400 \times 10.000 = 4.000$	m ²	4.000

横断側溝 計算書

10m当り



名 称	計 算 式	単 位	数 量
クラッシャーラン基礎 C-40 t=100	$0.720 \times 10.000 = 7.200$	m ²	7.200
型枠 小型	$0.100 \times 2 \times 10.000 = 2.000$	m ²	2.000
モルタル 1:3	$0.520 \times 0.030 \times 10.000 = 0.156$	m ³	0.156
横断側溝 300×300 L=2,000	$10.000 / 2.000 = 5.000$	個	5.000
グレーチング蓋 T-25 細目	$10 / 1.000 = 10.000$	枚	10.000

横断側溝 計算書

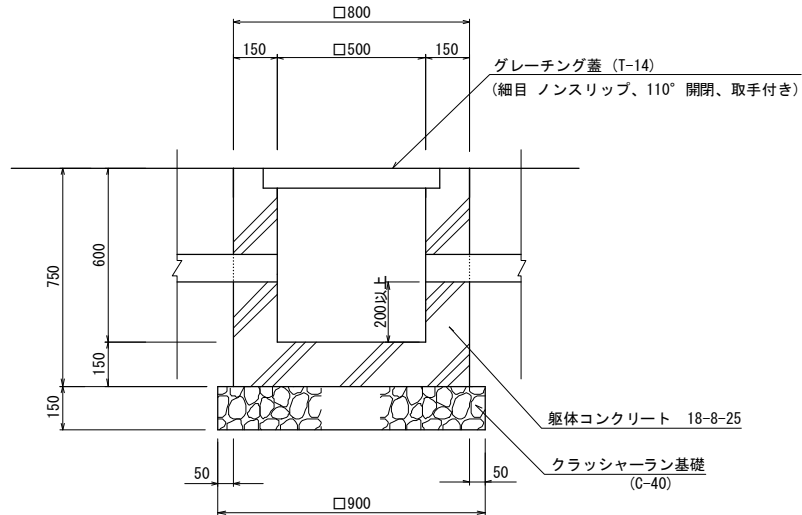
10m当り

名 称	計 算 式	単 位	数 量
作業土工 床 掘	$0.920 \times 0.475 \times 10.000 = 4.370$	m ³	4.370
埋戻し	$(0.720 \times 0.100 + 0.520 \times 0.030 + 0.600 \times 0.345) \times 10.000 = 2.946$		
	$4.370 - 2.946 = 1.424$	m ³	1.424
残土処理	$4.370 - 1.424 / 0.9 = 2.788$	m ³	2.788
基面整正	$0.720 \times 10.000 = 7.200$	m ²	7.200

集水枡 計算書

10基当り

□500×H600

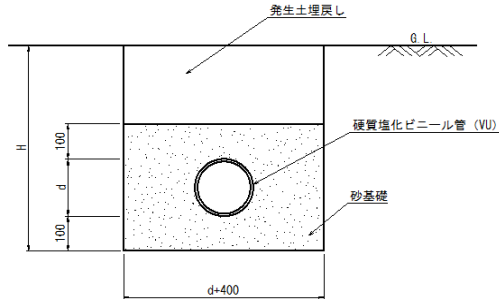


名 称	計 算 式	単 位	数 量
クラッシュラン基礎 C-40 t=150	$0.900 \times 0.900 \times 10 = 8.100$	m ²	8.100
型枠 小型	$(0.800 \times 0.750 + 0.500 \times 0.600) \times 4 \times 10 = 36.000$	m ²	36.000
躯体コンクリート 18-8-25BB	$(0.800 \times 0.800 \times 0.750 - 0.500 \times 0.500 \times 0.600) \times 10 = 3.300$	m ³	3.300
作業土工 基面整正	$0.900 \times 0.900 \times 10 = 8.100$	m ²	8.100

排水 管 計 算 書

10m当り

硬質塩化ビニール管 VUφ150



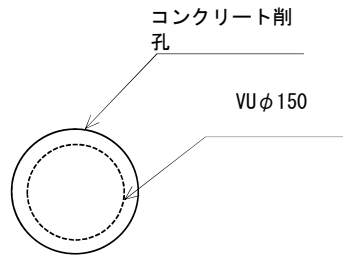
管 種	d	記 号
VUφ150	165	E-15

※硬質塩化ビニール管は下水道用硬質塩化ビニール管とし、JSWAS K-1の規格に適合するものとする。
 ※硬質塩化ビニール管の H は、1,000未満を標準とする。
 ※硬質塩化ビニール管の継手は、ゴム輪受口とする。
 ※埋戻し用砂の細粒分は、10%程度以下とする。

名 称	計 算 式	単 位	数 量
砂基礎	$(0.565 \times 0.365 - 0.165 \times 0.165 \times \pi / 4) \times 10.000 = 1.848$	m ³	1.848
排水管 VUφ150	10.000 = 10.000	m	10.000
作業土工 基面整正	0.565 × 10.000 = 5.650	m ²	5.650

コンクリート削孔 計算書

100箇所当り

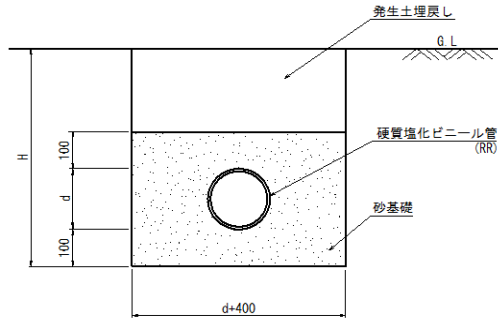


名 称	計 算 式	単 位	数 量
コアボーリングマシン ビット径180mm	1 × 100 = 100.000	孔	100.000

排水管 計算書

10m当り

硬質塩化ビニール管 VUφ40



管 種	d	記 号
VUφ40	48	
VUφ100	114	E-10

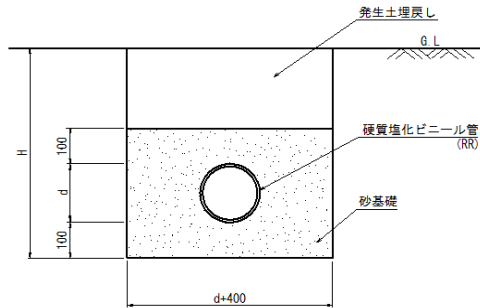
※硬質塩化ビニール管は下水道用硬質塩化ビニール管とし、JSWAS K-1の規格に適合するものとする。
 ※硬質塩化ビニール管のHは、1,000未満を標準とする。
 ※硬質塩化ビニール管の継手は、ゴム輪受口とする。
 ※埋戻し用砂の細粒分は、10%程度以下とする。

名 称	計 算 式	単 位	数 量
砂基礎	$(0.448 \times 0.248 - 0.048 \times 0.048 \times \pi / 4) \times 10.000 = 1.093$	m ³	1.093
排水管 VUφ40	10.000 = 10.000	m	10.000
作業土工 基面整正	0.448 × 10.000 = 4.480	m ²	4.480

排水管 計算書

10m当り

硬質塩化ビニール管 VUφ100



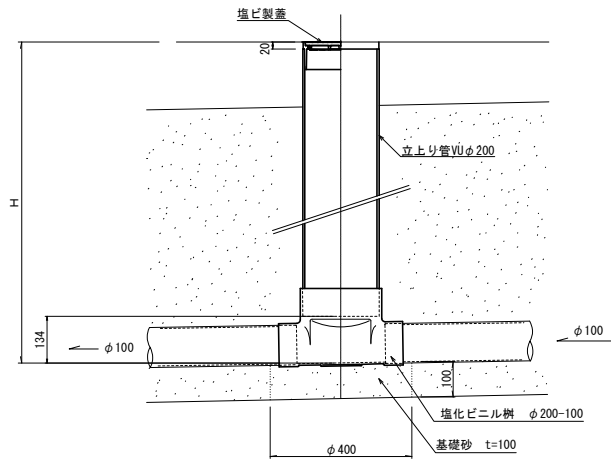
管種	d	記号
VUφ40	48	
VUφ100	114	E-10

※硬質塩化ビニール管は下水道用硬質塩化ビニール管とし、JSWAS K-1の規格に適合するものとする。
 ※硬質塩化ビニール管の H は、1,000未満を標準とする。
 ※硬質塩化ビニール管の継手は、ゴム輪受口とする。
 ※埋戻し用砂の細粒分は、10%程度以下とする。

名 称	計 算 式	単 位	数 量
砂基礎	$(0.514 \times 0.314 - 0.114 \times 0.114 \times \pi / 4) \times 10.000 = 1.512$	m ³	1.512
排水管 VUφ100	10.000 = 10.000	m	10.000
作業土工 基面整正	0.514 × 10.000 = 5.140	m ²	5.140

塩ビ柵 S1-1 計算書

10基当り



※蓋のマーク刻は「汚水」又は、「おすい」とする。

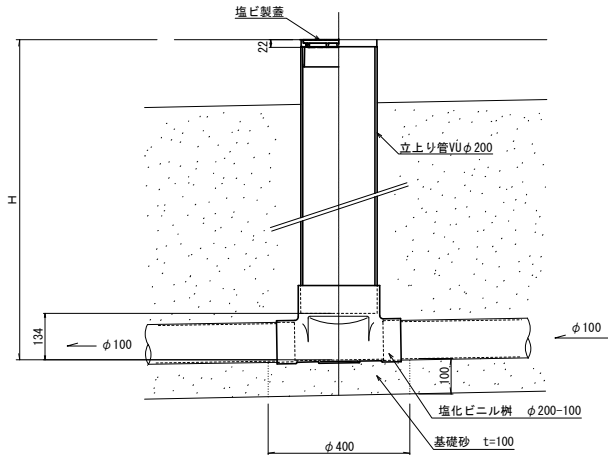
汚水柵集計表

NO.	H (m)	塩ビ柵(基)			塩ビ製蓋(枚) (ワンタッチ密閉蓋)	塩ビ管 (m)	基礎砂 (m ³)
		φ200-100 (90° 曲り)	φ200-100 (90° 合流)	ストレート	φ200	VUφ200(立上り)	
塩ビ柵 S1-1	H=0.421m	1			1	0.265	0.013
塩ビ柵 S1-2	H=0.516m		1		1	0.360	0.013
塩ビ柵 S1-3	H=0.612m		1		1	0.456	0.013
塩ビ柵 S1-4	H=0.797m	1			1	0.641	0.013
塩ビ柵 S2-1	H=0.308m	1			1	0.152	0.013
塩ビ柵 S2-2	H=0.345m	1			1	0.189	0.013
塩ビ柵 S2-3	H=0.537m			1	1	0.381	0.013

名称	計 算 式			単位	数 量
塩ビ柵 φ200-100 90° 曲り	10	=	10.000	基	10.000
塩ビ製蓋 φ200 ワンタッチ密閉蓋	10	=	10.000	枚	10.000
塩ビ管(立上り) VUφ200	(0.421-(0.134+0.022)) × 10	=	2.650	m	2.650
基礎砂 t=100	(0.400 × 0.400 × 3.142 / 4 × 0.100) × 10	=	0.126	m ³	0.126

塩ビ柵 S1 - 2 計算書

10基当り



※蓋のマーク刻は「汚水」又は、「おすい」とする。

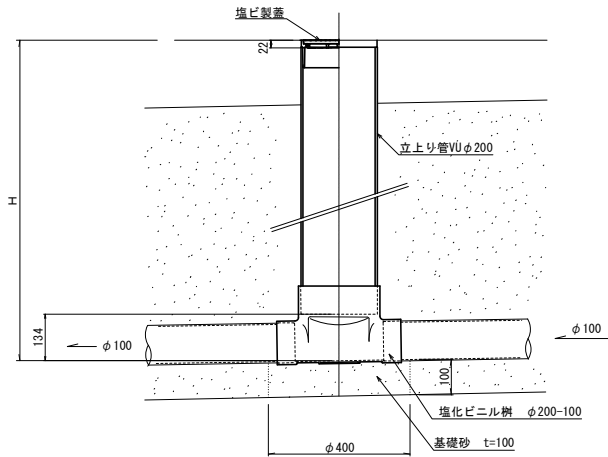
汚水樹集計表

NO.	H (m)	塩ビ柵 (基)			塩ビ製蓋 (枚) (ワンタッチ密閉蓋)		塩ビ管 (m)	基礎砂 (m ³)
		φ200-100 (90° 曲り)	φ200-100 (90° 合流)	ストレート	φ200	VU φ200 (立上り)		
塩ビ柵 S1-1	H=0.421m	1			1	0.265	0.013	
塩ビ柵 S1-2	H=0.516m		1		1	0.360	0.013	
塩ビ柵 S1-3	H=0.612m			1	1	0.456	0.013	
塩ビ柵 S1-4	H=0.797m	1			1	0.641	0.013	
塩ビ柵 S2-1	H=0.308m	1			1	0.152	0.013	
塩ビ柵 S2-2	H=0.345m	1			1	0.189	0.013	
塩ビ柵 S2-3	H=0.537m			1	1	0.381	0.013	

名称	計 算 式			単位	数 量
塩ビ柵 φ200-100 90° 合流	10	=	10.000	基	10.000
塩ビ製蓋 φ200 ワンタッチ密閉蓋	10	=	10.000	枚	10.000
塩ビ管 (立上り) VU φ200	(0.516 - (0.134 + 0.022)) × 10	=	3.600	m	3.600
基礎砂 t=100	(0.400 × 0.400 × 3.142 / 4 × 0.100) × 10	=	0.126	m ³	0.126

塩ビ柵 S1-3 計算書

10基当り



※蓋のマーク刻は「汚水」又は、「おすい」とする。

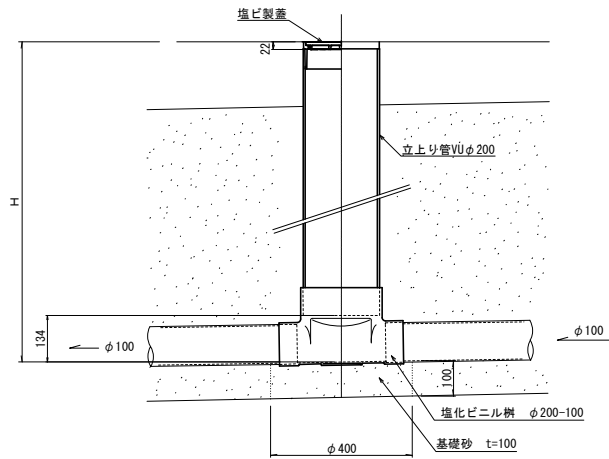
汚水樹集計表

NO.	H (m)	塩ビ柵(基)			塩ビ製蓋(枚) (ワンタッチ密閉蓋)	塩ビ管 (m)	基礎砂 (m ³)
		φ200-100 (90° 曲り)	φ200-100 (90° 合流)	ストレート	φ200	VUφ200(立上り)	
塩ビ柵 S1-1	H=0.421m	1			1	0.265	0.013
塩ビ柵 S1-2	H=0.516m		1		1	0.360	0.013
塩ビ柵 S1-3	H=0.612m		1		1	0.456	0.013
塩ビ柵 S1-4	H=0.797m	1			1	0.641	0.013
塩ビ柵 S2-1	H=0.308m	1			1	0.152	0.013
塩ビ柵 S2-2	H=0.345m	1			1	0.189	0.013
塩ビ柵 S2-3	H=0.537m			1	1	0.381	0.013

名称	計 算 式			単位	数量
塩ビ柵 φ200-100 90° 合流	10	=	10.000	基	10.000
塩ビ製蓋 φ200 ワンタッチ密閉蓋	10	=	10.000	枚	10.000
塩ビ管(立上り) VUφ200	(0.612-(0.134+0.022)) × 10	=	4.560	m	4.560
基礎砂 t=100	(0.400 × 0.400 × 3.142 / 4 × 0.100) × 10	=	0.126	m ³	0.126

塩ビ柵 S1 - 4 計算書

10基当り



※蓋のマーク刻は「汚水」又は、「おすい」とする。

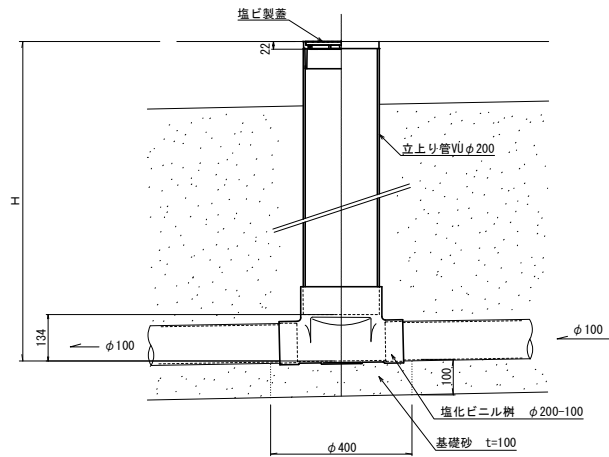
汚水樹集計表

NO.	H (m)	塩ビ柵 (基)			塩ビ製蓋 (枚) (ワンタッチ密閉蓋)	塩ビ管 (m)	基礎砂 (m ³)
		φ200-100 (90° 曲り)	φ200-100 (90° 合流)	ストレート	φ200	VUφ200(立上り)	
塩ビ柵 S1-1	H=0.421m	1			1	0.265	0.013
塩ビ柵 S1-2	H=0.516m		1		1	0.360	0.013
塩ビ柵 S1-3	H=0.612m		1		1	0.456	0.013
塩ビ柵 S1-4	H=0.797m	1			1	0.641	0.013
塩ビ柵 S2-1	H=0.308m	1			1	0.152	0.013
塩ビ柵 S2-2	H=0.345m	1			1	0.189	0.013
塩ビ柵 S2-3	H=0.537m			1	1	0.381	0.013

名称	計	算	式	単位	数量
塩ビ柵 φ200-100 90° 曲り	10	=	10.000	基	10.000
塩ビ製蓋 φ200 ワンタッチ密閉蓋	10	=	10.000	枚	10.000
塩ビ管 (立上り) VUφ200	(0.797 - (0.134 + 0.022)) × 10	=	6.410	m	6.410
基礎砂 t=100	(0.400 × 0.400 × 3.142 / 4 × 0.100) × 10	=	0.126	m ³	0.126

塩ビ柵 S2 - 1 計算書

10基当り



※蓋のマーク刻は「汚水」又は、「おすい」とする。

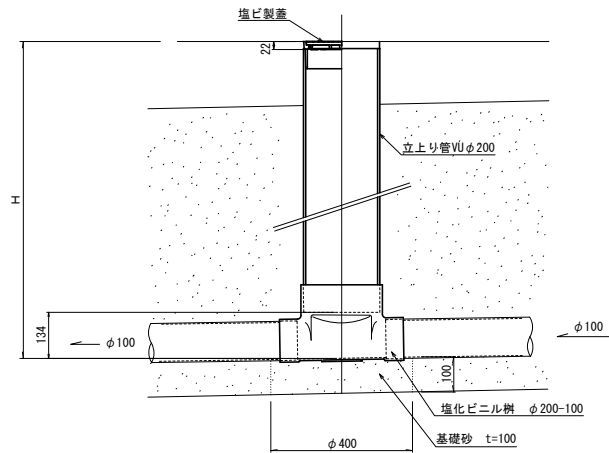
汚水柵集計表

NO.	H (m)	塩ビ柵(基)			塩ビ製蓋(状) (ワンタッチ密閉蓋)	塩ビ管 (m)	基礎砂 (m ³)
		φ200-100 (90° 曲り)	φ200-100 (90° 含流)	ストレート	φ200	VUφ200(立上り)	
塩ビ柵 S1-1	H=0.421m	1			1	0.265	0.013
塩ビ柵 S1-2	H=0.516m		1		1	0.360	0.013
塩ビ柵 S1-3	H=0.612m		1		1	0.456	0.013
塩ビ柵 S1-4	H=0.797m	1			1	0.641	0.013
塩ビ柵 S2-1	H=0.308m	1			1	0.152	0.013
塩ビ柵 S2-2	H=0.345m	1			1	0.189	0.013
塩ビ柵 S2-3	H=0.537m			1	1	0.381	0.013

名称	計 算 式			単位	数量
塩ビ柵 φ200-100 90° 曲り	10		= 10.000	基	10.000
塩ビ製蓋 φ200 ワンタッチ密閉蓋	10		= 10.000	枚	10.000
塩ビ管(立上り) VUφ200	(0.308-(0.134+0.022)) × 10		= 1.520	m	1.520
基礎砂 t=100	(0.400 × 0.400 × 3.142 / 4 × 0.100) × 10		= 0.126	m ³	0.126

塩ビ樹 S2 - 2 計算書

10基当り



※蓋のマーク刻は「汚水」又は、「おすい」とする。

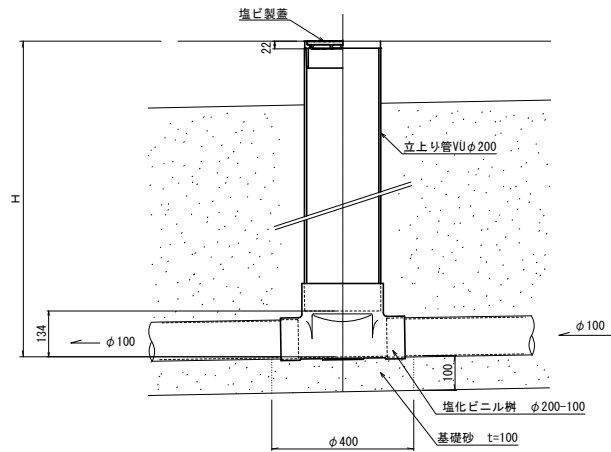
汚水樹集計表

NO.	H (m)	塩ビ樹 (基)			塩ビ製蓋 (枚) (ワタチ密閉蓋)		塩ビ管 (m) VU φ200 (立上り)	基礎砂 (m ³)
		φ200-100 (90° 曲り)	φ200-100 (90° 合流)	ストレート	φ200			
塩ビ樹 S1-1	H=0.421m	1			1	0.265	0.013	
塩ビ樹 S1-2	H=0.516m		1		1	0.360	0.013	
塩ビ樹 S1-3	H=0.612m		1		1	0.456	0.013	
塩ビ樹 S1-4	H=0.797m	1			1	0.641	0.013	
塩ビ樹 S2-1	H=0.308m	1			1	0.152	0.013	
塩ビ樹 S2-2	H=0.345m	1			1	0.189	0.013	
塩ビ樹 S2-3	H=0.537m			1	1	0.381	0.013	

名 称	計 算 式			単 位	数 量
塩ビ樹 φ200-100 90° 曲り	10	=	10.000	基	10.000
塩ビ製蓋 φ200 ワンタッチ密閉蓋	10	=	10.000	枚	10.000
塩ビ管 (立上り) VU φ200	(0.345 - (0.134 + 0.022)) × 10	=	1.890	m	1.890
基礎砂 t=100	(0.400 × 0.400 × 3.142 / 4 × 0.100) × 10	=	0.126	m ³	0.126

塩ビ柵 S2 - 3 計算書

10基当り



※蓋のマーク刻は「汚水」又は、「おすい」とする。

汚水柵集計表

NO.	H (m)	塩ビ柵 (基)			塩ビ製蓋 (枚) (ワンタッチ密閉蓋)	塩ビ管 (m)	基礎砂 (m ³)
		φ200-100 (90° 曲り)	φ200-100 (90° 合流)	ストレート	φ200	VUφ200(立上り)	
塩ビ柵 S1-1	H=0.421m	1			1	0.265	0.013
塩ビ柵 S1-2	H=0.516m		1		1	0.360	0.013
塩ビ柵 S1-3	H=0.612m		1		1	0.456	0.013
塩ビ柵 S1-4	H=0.797m	1			1	0.641	0.013
塩ビ柵 S2-1	H=0.308m	1			1	0.152	0.013
塩ビ柵 S2-2	H=0.345m	1			1	0.189	0.013
塩ビ柵 S2-3	H=0.537m			1	1	0.381	0.013

名称	計 算 式		単位	数 量
塩ビ柵 φ200-100 ストレート	10	= 10.000	基	10.000
塩ビ製蓋 φ200 ワンタッチ密閉蓋	10	= 10.000	枚	10.000
塩ビ管 (立上り) VUφ200	(0.537 - (0.134 + 0.022)) × 10	= 3.810	m	3.810
基礎砂 t=100	(0.400 × 0.400 × 3.142 / 4 × 0.100) × 10	= 0.126	m ³	0.126

浄化槽-5 計算書

1基当り

名 称	計 算 式	単 位	数 量
クッション基礎 C-40 t=150	$6.100 \times 3.500 = 21.350$	m ²	21.350
均し型枠	$(6.100+3.500) \times 0.050 \times 2 = 0.960$	m ²	0.960
均しコンクリート 18-8-25BB	$6.100 \times 3.500 = 21.350$	m ²	21.350
	$6.100 \times 3.500 \times 0.050 = 1.068$	m ³	1.068
型枠 小型	$(6.000+3.400) \times 2 \times 0.200 \times 2 = 7.520$	m ²	7.520
円形型枠 φ250	$2.720 \times 8 = 21.760$	m	21.760
基礎コンクリート 21-8-25BB	$6.000 \times 3.400 \times 0.200 = 4.080$		
	$(6.000 \times 3.400 - 0.300 \times 0.300 \times \pi / 4 \times 2 - 0.800 \times 0.600 \times 3) \times 0.250 = 4.705$		
	$0.250 \times 0.250 \times \pi / 4 \times 2.720 \times 8 = 1.068$		
	合計 = 9.853	m ³	9.853
鉄筋 D-16	スラブ 基礎 $215.91+253.53 = 469.440$	kg	469.440
鉄筋 D-13	スラブ スラブ 基礎 $278.54+307.89+433.55 = 1019.980$	kg	1019.980
鉄筋 D-10	スラブ 基礎 $9.14+78.33 = 87.470$	kg	87.470
浄化槽-5 W6000×D3400 55人槽	1 = 1.000	基	1.000

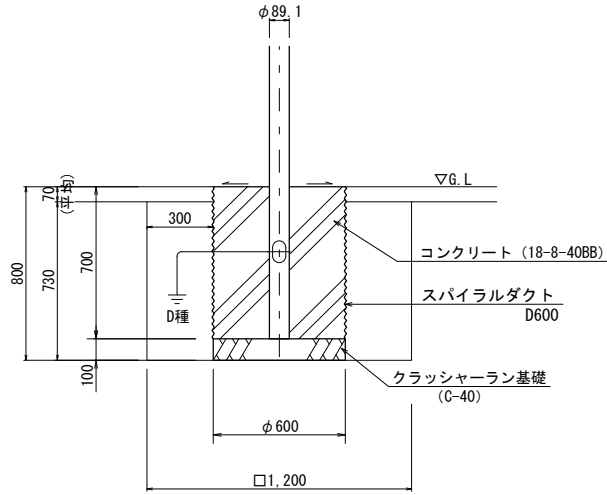
浄化槽-5 計算書

1基当り

名 称	計 算 式	単 位	数 量
作業土工 床 掘	$(7.000 \times 4.400 + 13.240 \times 10.640) / 2 \times 3.120$ (控除)		= 267.811
埋戻し	砂 $(7.000 \times 4.400 + 10.320 \times 7.720) / 2 \times 1.660$ 支柱 $0.250 \times 0.250 \times \pi / 4 \times 1.410 \times 8$ タンク $2.500 \times 2.500 \times \pi / 4 / 2 \times 5.42$ 冊 $0.600 \times 0.600 \times \pi / 4 \times 0.210 \times 2$ 角 $0.600 \times 0.800 \times 0.210 \times 3$ ビット $0.650 \times 0.900 \times 1.460$		= 91.690 = 0.554 = 13.303 = 0.119 = 0.302 = 0.854
	控除合計		= 106.822
	267.811 - 106.822		= 160.989
埋戻し 購入土 (砂)	$(7.000 \times 4.400 + 10.320 \times 7.720) / 2 \times 1.660$ (控除)		= 91.690
	礎 $6.100 \times 3.500 \times (0.150 + 0.050)$ 均 $6.000 \times 3.400 \times 0.200$ 礎 $0.250 \times 0.250 \times \pi / 4 \times 1.260 \times 10$ 均 $2.500 \times 2.500 \times \pi / 4 / 2 \times 5.420$		= 0.050 = 4.080 = 0.619 = 13.303
	控除合計		= 18.051
	91.690 - 18.051		= 73.639
残土処理	$267.811 - 160.989 / 0.9$		= 88.934
基面整正	6.100×3.500		= 21.350

照明灯 計算書

10基当り

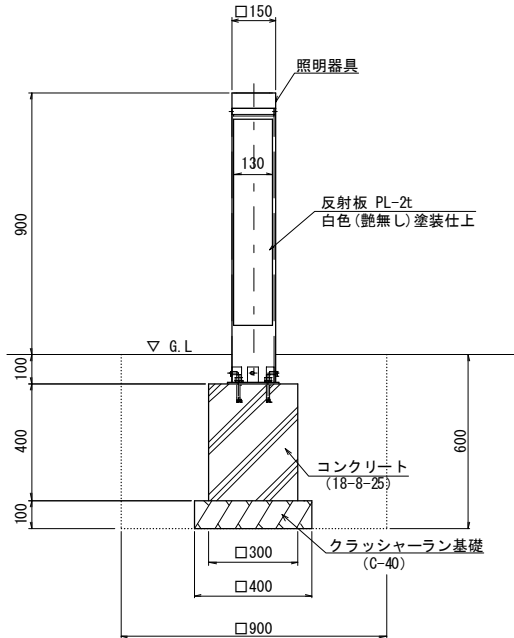


※ コンクリート基礎天端は、支柱の中心から周辺に向け水勾配を取ることを。

名 称	計 算 式	単 位	数 量
クラッシュラン基礎 C-40 t=100	$0.600 \times 0.600 \times \pi / 4 \times 10$	$= 2.827$	m ² 2.827
スパイラルダクト D600	0.700×10	$= 7.000$	m 7.000
コンクリート 18-8-25BB	$(0.600 \times 0.600 \times \pi / 4 \times 0.700 - 0.0891 \times 0.0891 \times \pi / 4 \times 0.700) \times 10$	$= 1.936$	m ³ 1.936
照明灯 H=4,500 LED	10	$= 10.000$	基 10.000
接地材 D種	10	$= 10.000$	本 10.000
作業土工 床 掘	$1.200 \times 1.200 \times 0.730 \times 10$	$= 10.512$	m ³ 10.512
埋戻し	$(0.600 \times 0.600 \times \pi / 4 \times 0.730) \times 10$ $10.512 - 2.064$	$= 2.064$ $= 8.448$	m ³ 8.448
残土処理	$10.512 - 8.448 / 0.9$	$= 1.125$	m ³ 1.125
基面整正	$0.600 \times 0.600 \times \pi / 4 \times 10$	$= 2.827$	m ² 2.827

フットライト 計算書

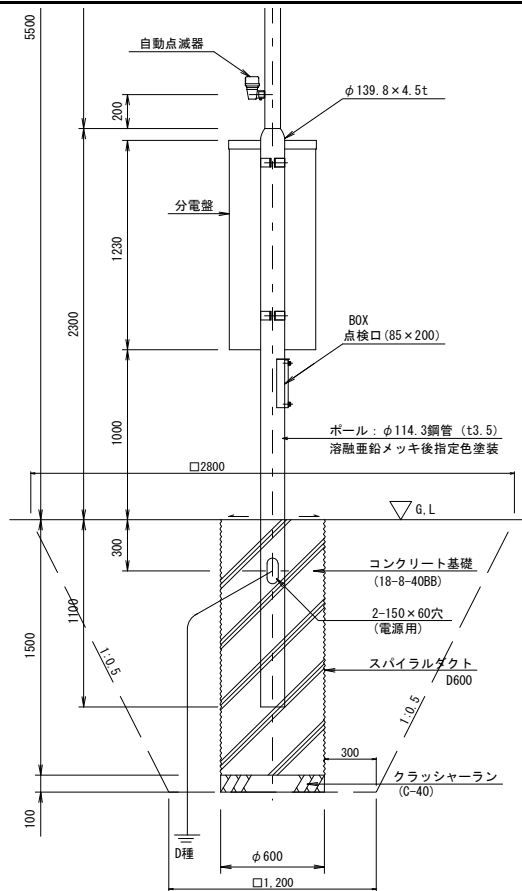
10基当り



名 称	計 算 式	単 位	数 量
クラッシャーラン基礎 C-40 t=100	$0.400 \times 0.400 \times 10$	$= 1.600$	m^2 1.600
型枠 小型	$0.300 \times 0.400 \times 4 \times 10$	$= 4.800$	m^2 4.800
コンクリート 18-8-25BB	$0.300 \times 0.300 \times 0.400 \times 10$	$= 0.360$	m^3 0.360
フットライト □150×H900	10	$= 10.000$	基 10.000
作業土工 床 掘	$0.900 \times 0.900 \times 0.600 \times 10$	$= 4.860$	m^3 4.860
埋戻し	$(0.400 \times 0.400 \times 0.100 + 0.300 \times 0.300 \times 0.400 + 0.150 \times 0.150 \times 0.100) \times 10$	$= 0.543$	
	$4.860 - 0.543$	$= 4.317$	m^3 4.317
残土処理	$4.860 - 4.317 / 0.9$	$= 0.063$	m^3 0.063
基面整正	$0.400 \times 0.400 \times 10$	$= 1.600$	m^2 1.600

引込柱-3 計算書

10基当り

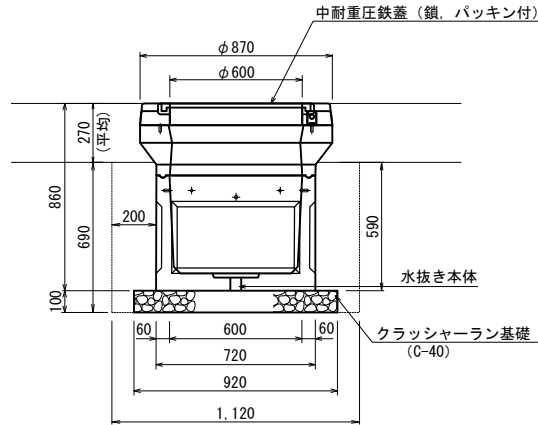


※ コンクリート基礎天端は、支柱の中心から周辺に向け水勾配を取る。
 ※ 電源は交流多目的広場内の最寄りの電柱より引込む。

名 称	計 算 式	単 位	数 量
クラッシャーラン基礎 C-40 t=100	$0.600 \times 0.600 \times \pi / 4 \times 10$	$= 2.827$	m ² 2.827
スパイラルダクト D600	1.500×10	$= 15.000$	m 15.000
コンクリート 18-8-25BB	$(0.600 \times 0.600 \times \pi / 4 \times 1.500 - 0.1143 \times 0.1143 \times \pi / 4 \times 1.100) \times 10$	$= 4.128$	m ³ 4.128
引込柱-3 H=5,500	10	$= 10.000$	本 10.000
接地材 D種	10	$= 10.000$	本 10.000
作業土工 床 掘	$(2.800 \times 2.800 + 1.200 \times 1.200) / 2 \times 1.600 \times 10$	$= 74.240$	m ³ 74.240
埋戻し	$(0.600 \times 0.600 \times \pi / 4 \times 1.600) \times 10$ $74.240 - 4.524$	$= 4.524$ $= 69.716$	m ³ 69.716
残土処理	$74.240 - 69.716 / 0.9$	$= (3.222)$	m ³ (3.222)
基面整正	$0.600 \times 0.600 \times \pi / 4 \times 10$	$= 2.827$	m ² 2.827

ハンドホール A 計算書

10箇所当り

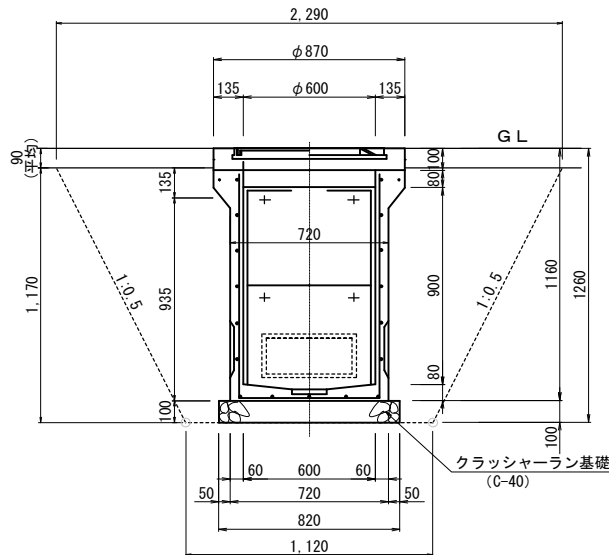


- 1、仕様は、国土交通省大臣官房官庁営繕部監修「電気設備工事標準図」準拠品とする。
- 2、ハンドホール内のケーブルには、行き先表示札を付ける。
- 3、铸铁蓋及び受枠は中荷重ゴムパッキン付き（防水型）とする。

名 称	計 算 式	=	単 位	数 量
クラッシャーラン基礎 RC-40 t=100	$0.920 \times 0.920 \times 10$	=	m ²	8.464
ハンドホール □600×600 中耐重圧鉄蓋	10	=	個	10.000
作業土工 床 掘	$1.120 \times 1.120 \times 0.690 \times 10$	=	m ³	8.655
埋戻し	$(0.920 \times 0.920 \times 0.100 + 0.720 \times 0.720 \times 0.590) \times 10$ 8.655-3.905	=	m ³	4.750
残土処理	$8.655 - 4.750 / 0.9$	=	m ³	3.377
基面整正	$0.920 \times 0.920 \times 10$	=	m ²	8.464

ハンドホール B 計算書

10箇所当り

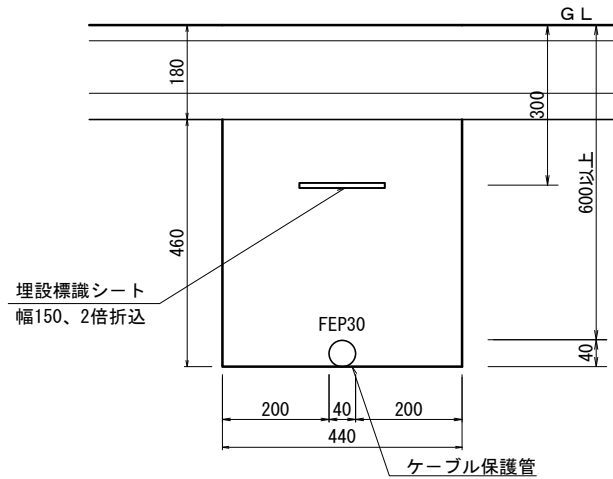


- 1、仕様は、国土交通省大臣官房官庁営繕部監修「電気設備工事標準図」準拠品とする。
- 2、ハンドホール内のケーブルには、行き先表示札を付ける。
- 3、鑄鉄蓋及び受枠は中荷重ゴムパッキン付き（防水型）とする。

名 称	計 算 式	単 位	数 量
クラッシュラン基礎 RC-40 t=100	$0.820 \times 0.820 \times 10 = 6.724$	m ²	6.724
ハンドホール □600×900 中耐重圧鉄蓋	$10 = 10.000$	個	10.000
作業土工 床 掘	$(1.120 \times 1.120 + 2.290 \times 2.290) / 2 \times 1.170 \times 10 = 38.016$	m ³	38.016
埋戻し	$(0.820 \times 0.820 \times 0.100 + 0.720 \times 0.720 \times 0.935) \times 10 = 5.519$ $(0.870 \times 0.870 \times \pi / 4) / 2 \times 0.135 \times 10 = 0.401$ 合計 $= 5.921$ $38.016 - 5.921 = 32.095$	m ³	32.095
残土処理	$38.016 - 32.095 / 0.9 = 2.355$	m ³	2.355
基面整正	$0.820 \times 0.820 \times 10 = 6.724$	m ²	6.724

掘削断面 A 計算書

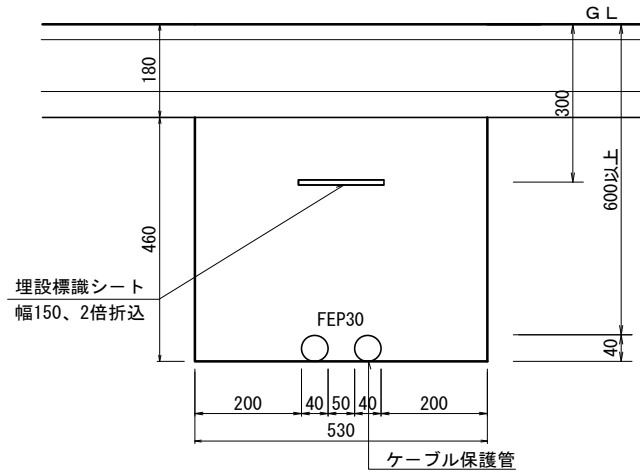
10m当り



名 称	計 算 式	単 位	数 量
作業土工 床 掘	$0.440 \times (0.600 - 0.180 + 0.040) \times 10.000 = 2.024$	m ³	2.024
埋戻し	$0.040 \times 0.040 \times \pi / 4 \times 10.000 = 0.013$ $2.024 - 0.013 = 2.011$	m ³	2.011
現地発生土	$2.011 / 0.9 = 2.234$ $2.234 - 0.013 = 2.221$	m ³	0.210
基面整正	$0.440 \times 10.000 = 4.400$	m ²	4.400

掘 削 断 面 B 計 算 書

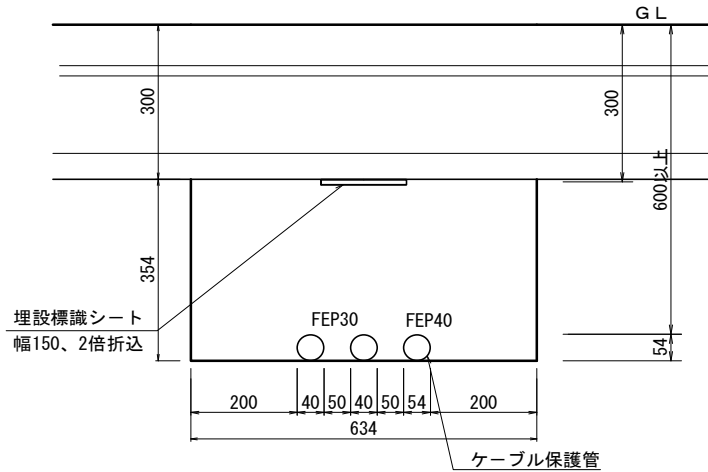
10m当り



名 称	計 算 式	単 位	数 量
作業土工 床 掘	$0.530 \times (0.600 - 0.180 + 0.040) \times 10.000 = 2.438$	m ³	2.438
埋戻し	$0.040 \times 0.040 \times \pi / 4 \times 2 \times 10.000 = 0.025$ $2.438 - 0.025 = 2.413$	m ³	2.413
現地発生土	$2.413 / 0.9 = 2.681$ $2.681 - 2.438 = 0.243$	m ³	0.243
基面整正	$0.530 \times 10.000 = 5.300$	m ²	5.300

掘 削 断 面 C 計 算 書

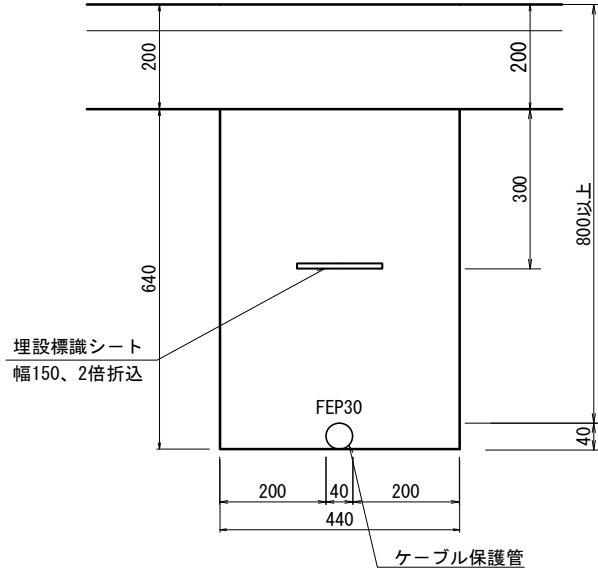
10m当り



名 称	計 算 式	単 位	数 量
作業土工 床 掘	$0.634 \times (0.600 - 0.300 + 0.054) \times 10.000 = 2.244$	m ³	2.244
埋戻し	$(0.040 \times 0.040 \times \pi/4 \times 2 + 0.054 \times 0.054 \times \pi/4) \times 10.000 = 0.048$ $2.244 - 0.048 = 2.196$	m ³	2.196
現地発生土	$2.196 / 0.9 = 2.44$	m ³	0.196
基面整正	$0.634 \times 10.000 = 6.340$	m ²	6.340

掘 削 断 面 D 計 算 書

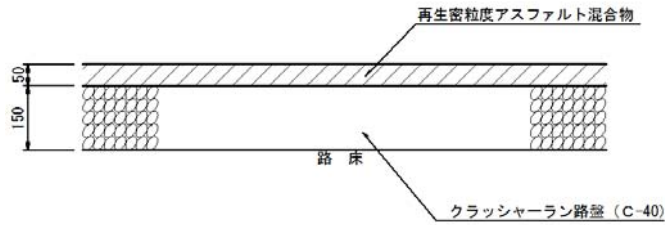
10m当り



名 称	計 算 式	=	単 位	数 量
作業土工 床 掘	$0.440 \times (0.800 - 0.200 + 0.040) \times 10.000$	=	m^3	2.816
埋戻し	$0.040 \times 0.040 \times \pi / 4 \times 2 \times 10.000$ $2.816 - 0.025$	= =	m^3	2.791
現地発生土	$2.791 / 0.9 - 2.816$	=	m^3	0.285
基面整正	0.440×10.000	=	m^2	4.400

造園アスファルト舗装-1 計算書

100m²当り

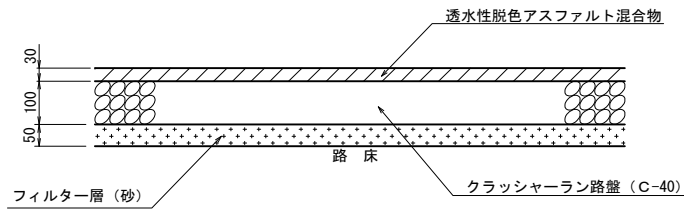


※アスファルト混合物の粗骨材最大寸法は13mmとする。
 ※駐車場に適用するものとする。
 路床 CBRは3%とする。

名 称	計	算	式	単 位	数 量
クラッシャーラン路盤 C-40 t=150	100.000		= 100.000	m ²	100.000
再生密粒度アスファルト混合物 t=50	100.000		= 100.000	m ²	100.000
路床工	100.000		= 100.000	m ²	100.000

透水性脱色アスファルト舗装-2 計算書

100m²当り

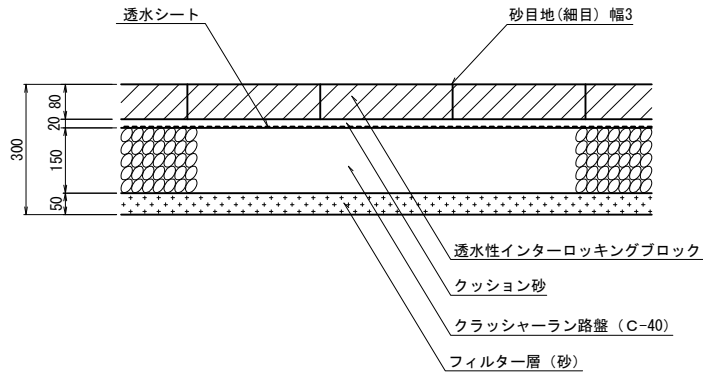


※アスファルト混合物の粗骨材最大寸法は13mmとする。
 ※フィルター層（砂）は、敷砂（0.075mmのふるい通過量が6.0%以下）とする。
 ※歩行者路に適用するものとする。

名 称	計 算 式		単 位	数 量
フィルター層 砂 t=50	0.050×100.000	= 5.000	m ³	5.000
クラッシャーラン路盤 C-40 t=100	100.000	= 100.000	m ²	100.000
透水性脱色アスファルト t=30	100.000	= 100.000	m ²	100.000
路床工	100.000	= 100.000	m ²	100.000

インターロッキング舗装-3 計算書

100m²当り

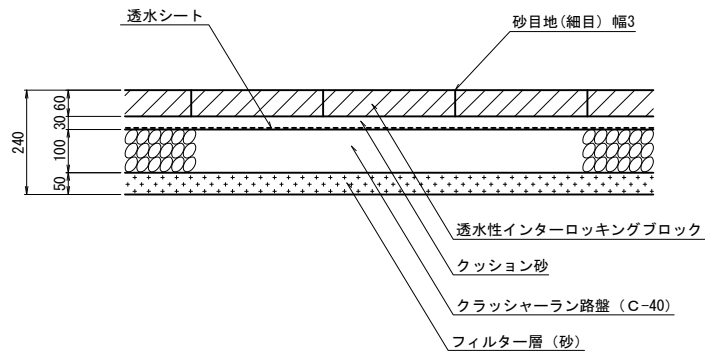


※透水シートの材質については下記による。
 透水係数 10^{-1} cm/sec以上
 引張り強さ 245N/5cm以上 (JIS L 1096)
 ※フィルター層 (砂) は、敷砂 (0.075mmのふるい通過量が6.0%以下) とする。
 ※最大積載量4 t 以下の管理車両が通過する通路、広場に適用するものとする。
 路床CBRは3%とする。

名 称	計	算	式	単 位	数 量
クラッシャーラン路盤 C-40 t=150	100.000	=	100.000	m ²	100.000
フィルター層 t=50	100.000 × 0.050	=	5.000	m ³	5.000
透水シート	100.000	=	100.000	m ²	100.000
クッション砂 t=20	100.000 × 0.020	=	2.000	m ³	2.000
透水性インターロッキングブロック t=80	100.000	=	100.000	m ²	100.000
路床工	100.000	=	100.000	m ²	100.000

インターロッキング舗装-4 計算書

100m²当り

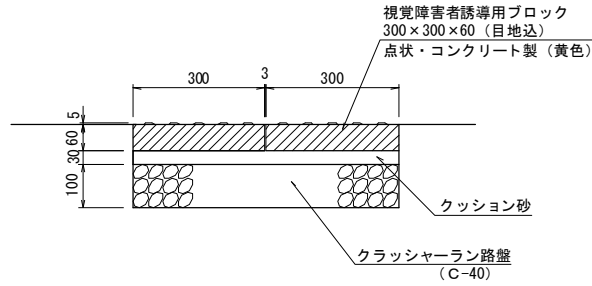


※透水シートの材質については下記による。
 透水係数 10^{-1} cm/sec以上
 引張り強さ 245N/5cm以上 (JIS L 1096)
 ※フィルター層 (砂) は、敷砂 (0.075mmのふるい通過量が6.0%以下) とする。
 ※歩行者路に適用するものとする。

名 称	計	算	式	単位	数 量
クラッシャーラン路盤 C-40 t=100	100.000	=	100.000	m ²	100.000
フィルター層 t=50	100.000 × 0.050	=	5.000	m ³	5.000
透水シート	100.000	=	100.000	m ²	100.000
クッション砂 t=30	100.000 × 0.030	=	3.000	m ³	3.000
透水性インターロッキングブロック t=60	100.000	=	100.000	m ²	100.000
路床工	100.000	=	100.000	m ²	100.000

視覚障害者誘導用ブロック-1 計 算 書

100m²当り



※突起の形状・寸法・配列はJIS T 9251に準じるものとする。

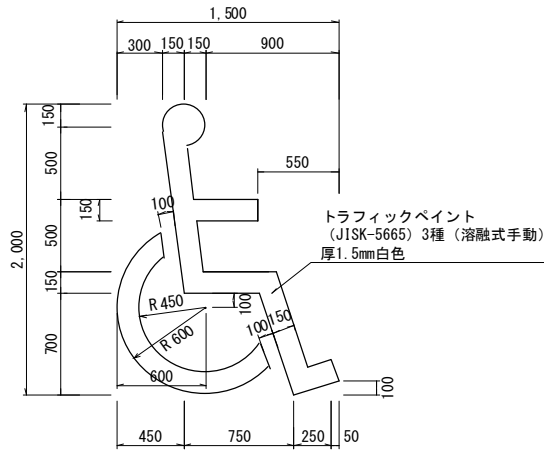
名 称	計	算	式	単 位	数 量
クラッシャーラン路盤 C-40 t=100	100.000	=	100.000	m ²	100.000
クッション砂 t=30	0.030 × 100.000	=	3.000	m ³	3.000
視覚障害者誘導用ブロック 300 × 300 (点状) t=60	100.000	=	100.000	m ²	100.000
路床工	100.000	=	100.000	m ²	100.000

溶融式区画線-2 計 算 書

1箇所当り

身障者マーク

溶融式 巾150 塗布厚1.5mm
L=5.14m A=0.771㎡

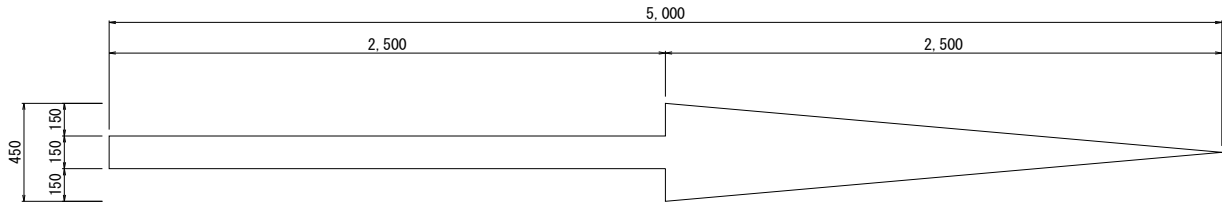


名 称	計 算 式	単 位	数 量
溶融式区画線 白・記号 W15cm	5.140 = 5.140	m	5.140

溶融式区画線-3 計 算 書

1箇所当り

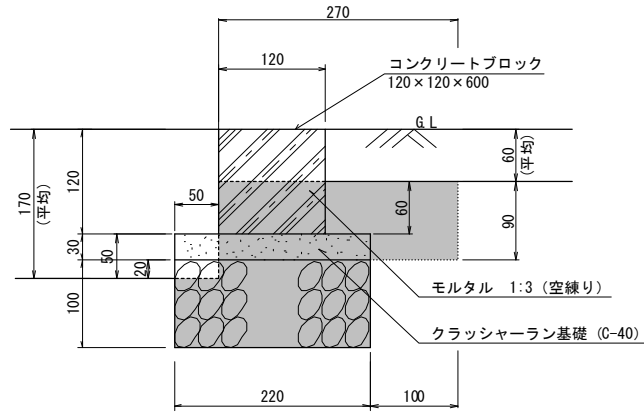
矢印 S=1:40
 溶融式 巾150 塗布厚1.5mm
 L=6.25m A=0.938㎡



名 称	計 算 式	単 位	数 量
溶融式区画線 白・記号 W15cm	6.25 = 6.250	m	6.250

コンクリート縁石-1 計 算 書

10m当り



※植栽地内は2cm下がりとする。

※目地モルタルは、配合1:2、幅7mmとする。

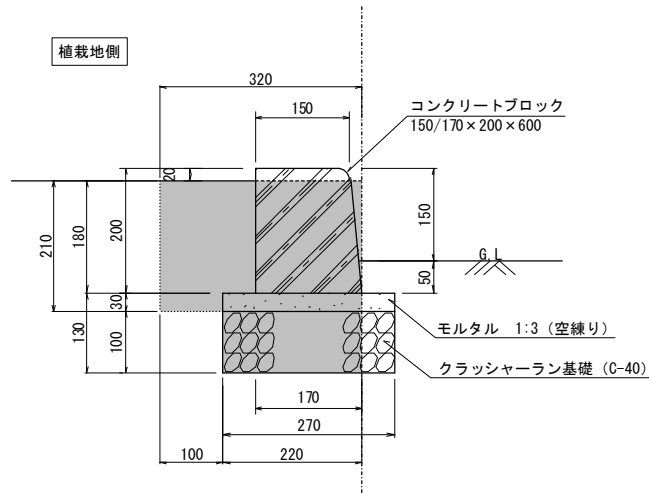
※コンクリートブロックは、JIS A 5371による。

※曲線部分(R=10m以下)は、曲線半径に合わせたブロックを用いることを標準とする。

名 称	計 算 式	単 位	数 量
クラッシャーラン基礎 C-40 t=100	0.220×10.000	$= 2.200$	m^2 2.200
モルタル 1:3	$0.220 \times 0.030 \times 10.000$	$= 0.066$	m^3 0.066
コンクリートブロック 120×120×600	$10.000/0.607$	$= 16.474$	個 16.474
作業土工 人力掘削	$((0.220 \times 0.100 - 0.050 \times 0.020) + 0.270 \times 0.090) \times 10$	$= 0.453$	m^3 0.453
埋戻し	$((0.220 \times 0.130 - 0.050 \times 0.050) + 0.120 \times 0.060) \times 10$ $0.453 - 0.333$	$= 0.333$ $= 0.120$	m^3 0.120
残土処理	$0.453 - 0.120 / 0.9$	$= 0.320$	m^3 0.320
基面整正	0.220×10.000	$= 2.200$	m^2 2.200

コンクリート縁石-5 計 算 書

10m当り



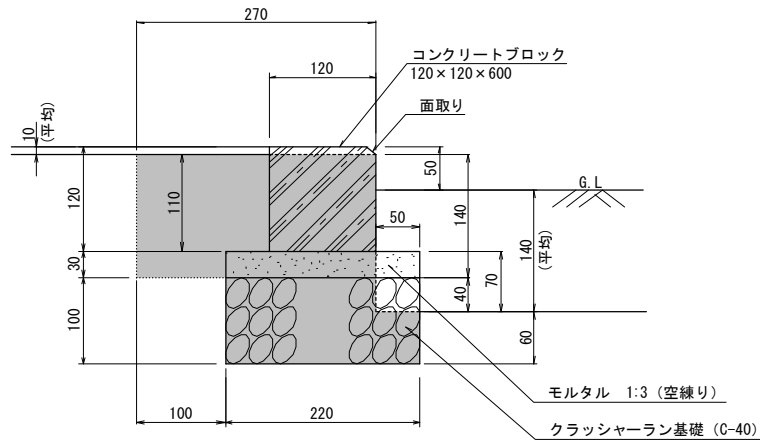
※緑地内は2cm下がりとする。
ただし、法面緑地は除くものとする。

※目地モルタルは、配合1:2、幅7mmとする。
※コンクリートブロックは、JIS A 5371による。
※曲線部分 (R=10m以下) は、曲線半径に合わせたブロックを用いることを標準とする。

名 称	計 算 式	=	単 位	数 量
クラッシャーラン基礎 C-40 t=100	0.270×10.000	=	m ²	2.700
モルタル 1:3	$0.270 \times 0.030 \times 10.000$	=	m ³	0.081
コンクリートブロック 150/170×200×600	$10.000/0.607$	=	個	16.474
作業土工 人力掘削	$(0.220 \times 0.100 + 0.320 \times 0.210) \times 10$	=	m ³	0.892
埋戻し	$(0.220 \times 0.130 + 0.170 \times 0.180) \times 10$ $0.892 - 0.592$	= =	m ³	0.300
残土処理	$0.892 - 0.300 / 0.9$	=	m ³	0.559
基面整正	0.270×10.000	=	m ²	2.700

コンクリート縁石-8 計 算 書

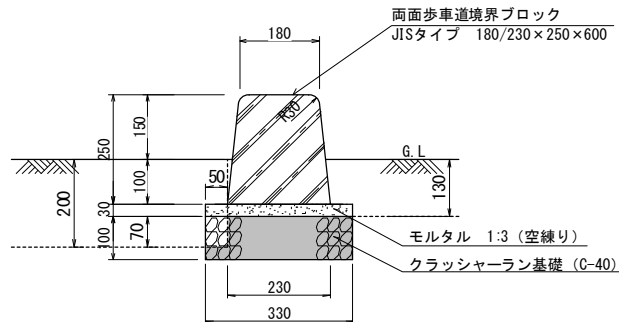
10m当り



名 称	計 算 式	単位	数 量
クラッシャーラン基礎 C-40 t=100	0.220×10.000	= 2.200 m^2	2.200
モルタル 1:3	$0.220 \times 0.030 \times 10.000$	= 0.066 m^3	0.066
コンクリートブロック 120×120×600 面取り	$10.000 / 0.607$	= 16.474 個	16.474
作業土工 人力掘削	$((0.220 \times 0.100 - 0.050 \times 0.040) + 0.270 \times 0.140) \times 10$	= 0.578 m^3	0.578
埋戻し	$((0.220 \times 0.130 - 0.050 \times 0.070) + 0.120 \times 0.110) \times 10$ $0.578 - 0.383$	= 0.383 m^3 = 0.195 m^3	0.195
残土処理	$0.578 - 0.195 / 0.9$	= 0.361 m^3	0.361
基面整正	0.220×10.000	= 2.200 m^2	2.200

コンクリート縁石-9 計 算 書

10m当り

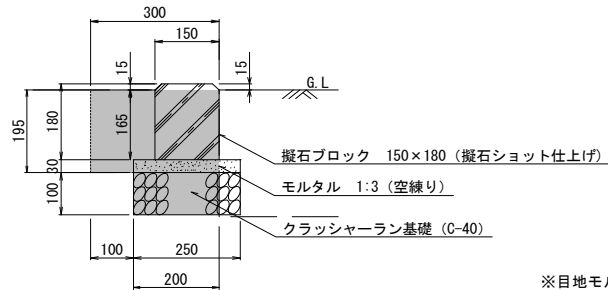
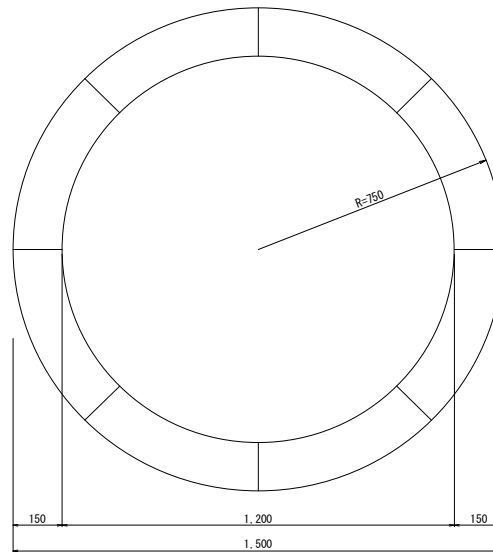


※目地モルタルは、配合1:2、幅7mmとする。
 ※コンクリートブロックは、JIS A 5371による。

名 称	計 算 式	=	単 位	数 量
クラッシャーラン基礎 C-40 t=100	0.330×10.000	=	m^2	3.300
モルタル 1:3	$0.330 \times 0.030 \times 10.000$	=	m^3	0.099
両面歩車道境界ブロック 180/230 x 250 x 600	$10.000 / 0.607$	=	個	16.474
作業土工 人力掘削	$(0.330 \times 0.100 + 0.050 \times 0.070) \times 10$	=	m^3	0.365
埋戻し	0	=	m^3	0.000
残土処理	$0.365 - 0.000 / 0.9$	=	m^3	0.365
基面整正	0.330×10.000	=	m^2	3.300

コンクリート縁石-10 計 算 書

10m当り

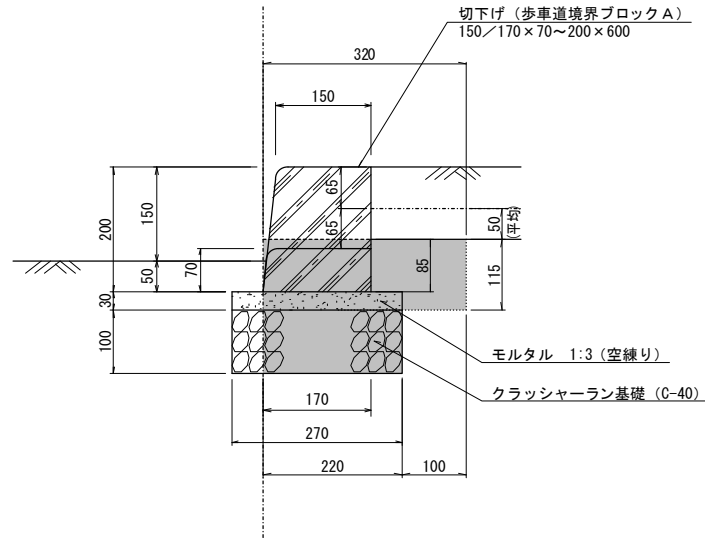


※目地モルタルは、配合1:2、幅7mmとする。

名 称	計 算 式	=	単 位	数 量
クラッシャーラン基礎 C-40 t=100	0.250×10.000	=	m^2	2.500
モルタル 1:3	$0.250 \times 0.030 \times 10.000$	=	m^3	0.075
擬石ブロック 150×180 R750	$10.000 / (1.5 \times \pi / 8)$	=	個	16.977
作業土工 人力掘削	$(0.300 \times 0.295 - 0.100 \times 0.10) \times 10$	=	m^3	0.785
埋戻し	$(0.200 \times 0.130 + 0.150 \times 0.165) \times 10$ $0.785 - 0.508$	= =	m^3	0.277
残土処理	$0.785 - 0.277 / 0.9$	=	m^3	0.477
基面整正	0.330×10.000	=	m^2	3.300

切 下 げ 計 算 書

10ヶ所当り



※目地モルタルは、配合1:2、幅7mmとする。
※コンクリートブロックは、JIS A 5371Iによる。

名 称	計 算 式	単 位	数 量
クラッシャーラン基礎 G-40 t=100	$0.270 \times 0.600 \times 10 = 1.620$	m ²	1.620
モルタル 1:3	$0.270 \times 0.600 \times 0.030 \times 10 = 0.049$	m ³	0.049
切下げ 150/170×70~200×600	10 = 10.000	個	10.000
作業土工 人力掘削	$(0.220 \times 0.100 + 0.320 \times 0.115) \times 0.6 \times 10 = 0.353$	m ³	0.353
埋戻し	$(0.220 \times 0.130 + 0.170 \times 0.085) \times 0.6 \times 10 = 0.258$ $0.353 - 0.258 = 0.095$	m ³	0.095
残土処理	$0.353 - 0.095 / 0.9 = 0.247$	m ³	0.247
基面整正	$0.270 \times 0.600 \times 10 = 1.620$	m ²	1.620

コンクリートブロック階段-3 計算書

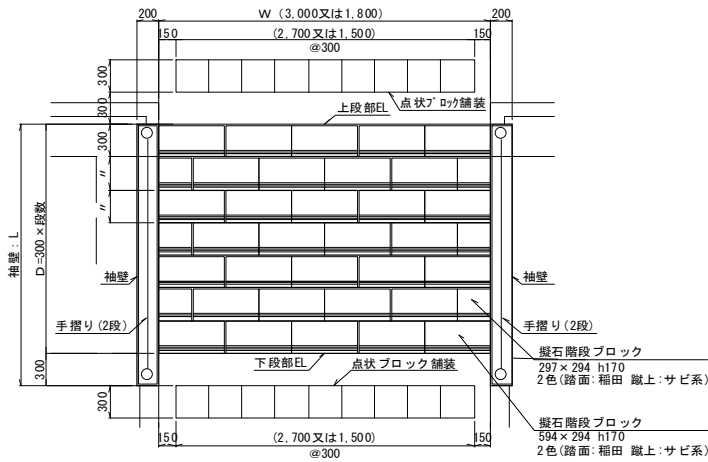
1ヶ所当り

名 称	計 算 式	単 位	数 量
クラッシュラン基礎 C-40 t=100	$(0.400+2.070) \times 3.000 + (0.650+2.070) \times 0.250 \times 2 = 8.770$	m ²	8.770
均し型枠	$((0.400+3.000) \times 2 + (2.070+0.650+0.250 \times 2) \times 2 + 3.000) \times 0.05 = 0.812$	m ²	0.812
均しコンクリート 18-8-25BB	$(0.400+2.070) \times 3.000 + (0.650+2.070) \times 0.25 \times 2 = 8.770$ $((0.400+2.070) \times 3.000 + (0.650+2.070) \times 0.25 \times 2) \times 0.05 = 0.439$	m ² m ³	8.770 0.439
モルタル 1:3	$0.110 \times 3.000 = 0.330$	m ³	0.330
型枠 小型	$(0.250+0.203+0.110+0.150 \times 6 + 0.160) \times 3.000 + (1.200 \times 2 + (0.400+0.250) \times 0.200) \times 2 = 9.929$	m ²	9.929
コンクリート 18-8-25BB	$0.430 \times 3.000 + 1.200 \times 0.200 \times 2 = 1.770$	m ³	1.770
溶接金網 φ6-150×150	$2.260 \times (3.000 - 0.050 \times 2) = 6.554$	m ²	6.554
金ゴテ仕上げ	$((0.150+2.348+0.300+0.150) \times 0.200 + 0.520) \times 2 = 2.219$	m ²	2.219
擬石階段ブロック 297×294 h170 2色(踏面:福田 蹴上:サビ系)	$(7-1)/2 \times 2 = 6.000$	個	6.000
擬石階段ブロック 594×294 h170 2色(踏面:福田 蹴上:サビ系)	$(3.0 \times 7 - 0.3 \times 6) / 0.6 = 32.000$	個	32.000
作業土工 床 掘	$1.500 \times 3.000 + 1.600 \times 0.500 \times 2 = 6.100$	m ³	6.100
埋戻し	$(0.090+0.070+0.020) \times 3.000 + ((0.110+0.110) \times 0.200 + 1.600 \times 0.300) \times 2 = 1.588$	m ³	1.588
残土処理	$6.100 - 1.588 / 0.9 = 4.336$	m ³	4.336
基面整正	$(0.4+2.070) \times 3.000 + (0.650+2.070) \times 0.250 \times 2 = 8.770$	m ²	8.770

コンクリートブロック階段-4 計算書

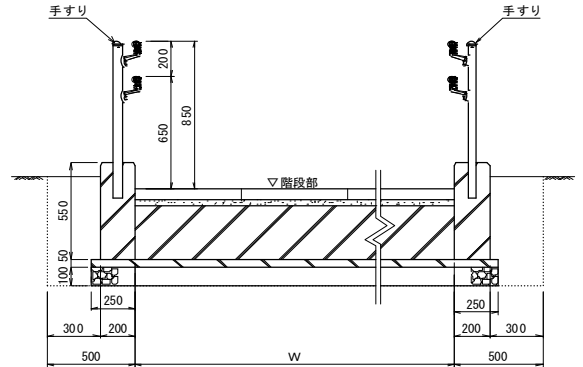
1ヶ所当り

平面図



N=14段

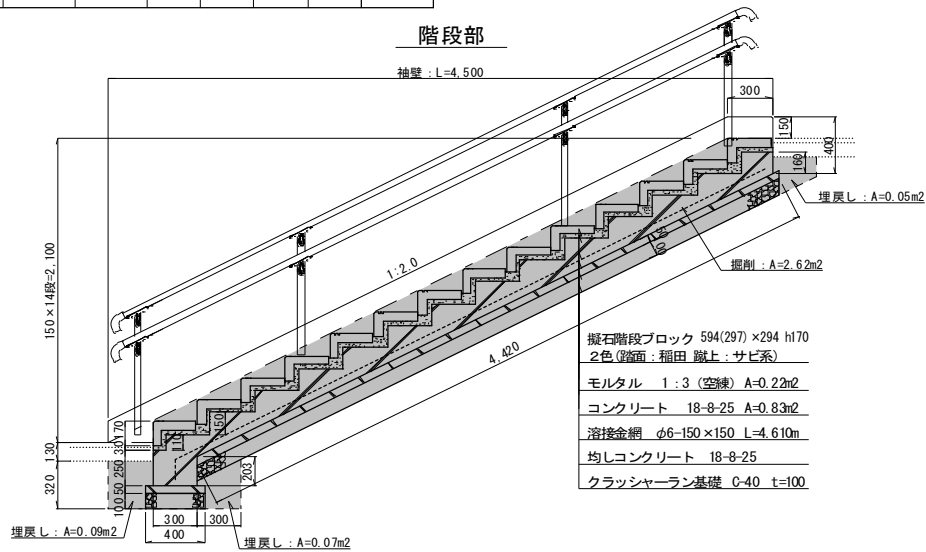
立面図



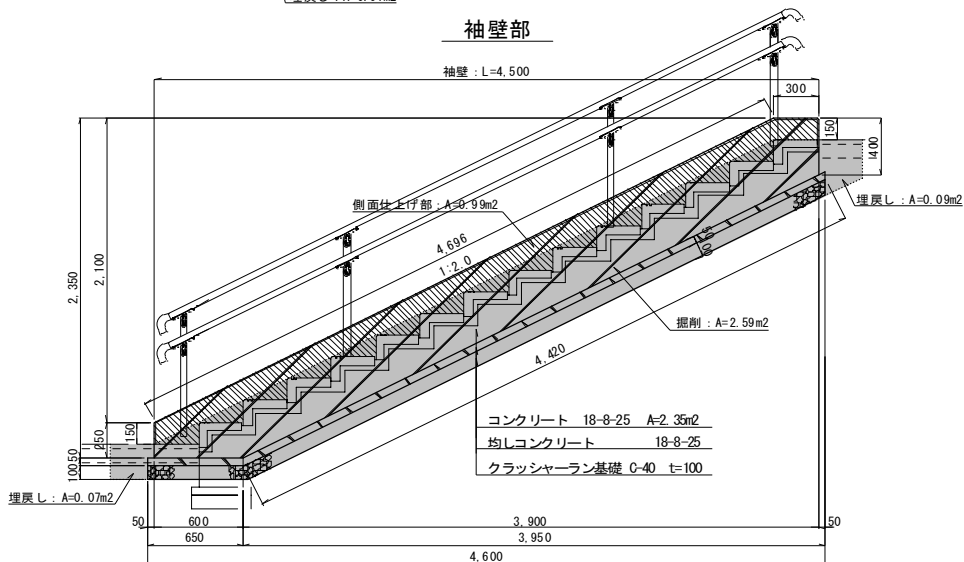
階段工一覧

名称	W	D	H	h	段数	EL		袖壁L
						(上)	(下)	
階段-	3,000	2,100	1,050	150	7	9,970	8,920	2,400
階段-	3,000	4,200	2,100	150	14	8,200	6,100	4,500
階段-	1,800	1,200	600	150	4	9,440	8,840	1,500
階段-	1,800	1,200	600	150	4	7,970	7,370	1,500
階段-	1,800	1,800	900	150	6	7,060	6,160	2,100

階段部



袖壁部



コンクリートブロック階段-4 計算書				
名 称	計 算 式	1ヶ所当り		
		単 位	数 量	
クラッシュラン基礎 C-40 t=100	$(0.400+4.420) \times 3.000 + (0.650+4.420) \times 0.250 \times 2$	= 16.995	m ²	16.995
均し型枠	$((0.400+3.000) \times 2 + (4.420+0.650+0.250 \times 2) \times 2 + 3.000) \times 0.05$	= 1.047	m ²	1.047
均しコンクリート 18-8-25BB	$(0.400+4.420) \times 3.000 + (0.650+4.420) \times 0.25 \times 2$	= 16.995	m ²	16.995
	$((0.400+4.420) \times 3.000 + (0.650+4.420) \times 0.25 \times 2) \times 0.05$	= 0.850	m ³	0.850
モルタル 1:3	0.220×3.000	= 0.660	m ³	0.660
型枠 小型	$(0.250+0.203+0.110+0.150 \times 13+0.160) \times 3.000 + (2.350 \times 2 + (0.400+0.250) \times 0.200) \times 2$	= 17.679	m ²	17.679
コンクリート 18-8-25BB	$0.830 \times 3.000 + 2.350 \times 0.200 \times 2$	= 3.430	m ³	3.430
溶接金網 φ6-150×150	$4.620 \times (3.000 - 0.050 \times 2)$	= 13.398	m ²	13.398
金ゴテ仕上げ	$((0.150+4.696+0.300+0.150) \times 0.200 + 0.990) \times 2$	= 4.098	m ²	4.098
擬石階段ブロック 297×294 h170 2色(踏面:福田 蹴上:サビ系)	$14/2 \times 2$	= 14.000	個	14.000
擬石階段ブロック 594×294 h170 2色(踏面:福田 蹴上:サビ系)	$(3.0 \times 14 - 0.3 \times 14) / 0.6$	= 63.000	個	63.000
作業土工 床 掘	$2.620 \times 3.000 + 2.590 \times 0.500 \times 2$	= 10.450	m ³	10.450
埋戻し	$(0.090+0.070+0.050) \times 3.000 + ((0.070+0.090) \times 0.200 + 2.590 \times 0.300) \times 2$	= 2.248	m ³	2.248
残土処理	$10.450 - 2.248 / 0.9$	= 7.952	m ³	7.952
基面整正	$(0.400+4.420) \times 3.000 + (0.650+4.420) \times 0.250 \times 2$	= 16.995	m ²	16.995

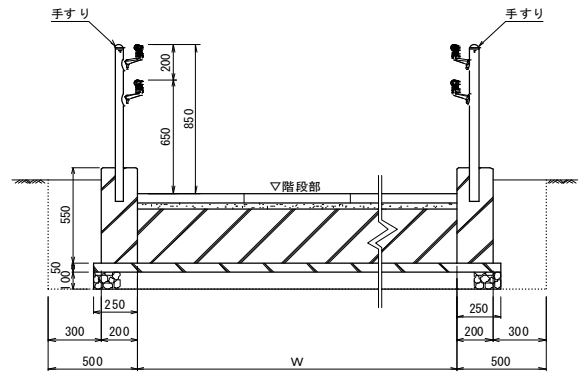
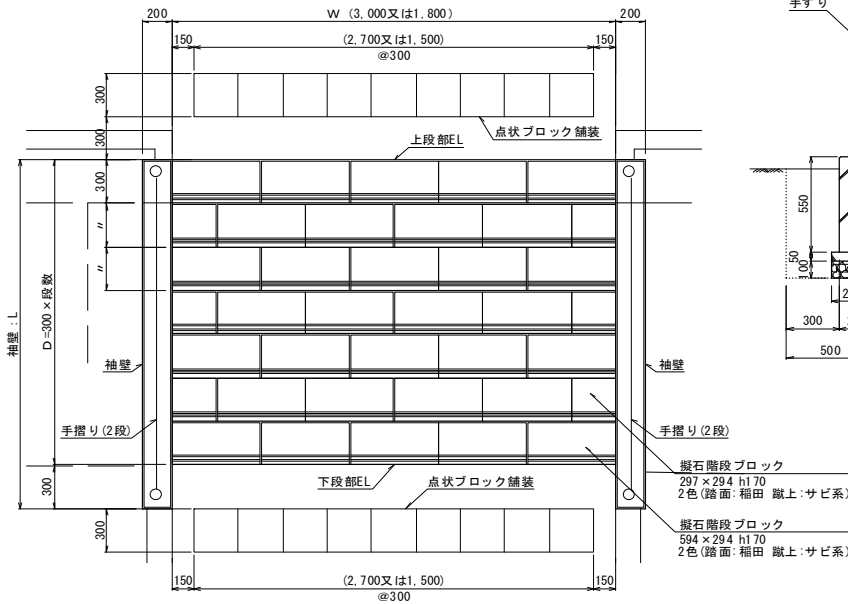
コンクリートブロック階段-5 計算書

1ヶ所当り

N=4段

平面図

立面図

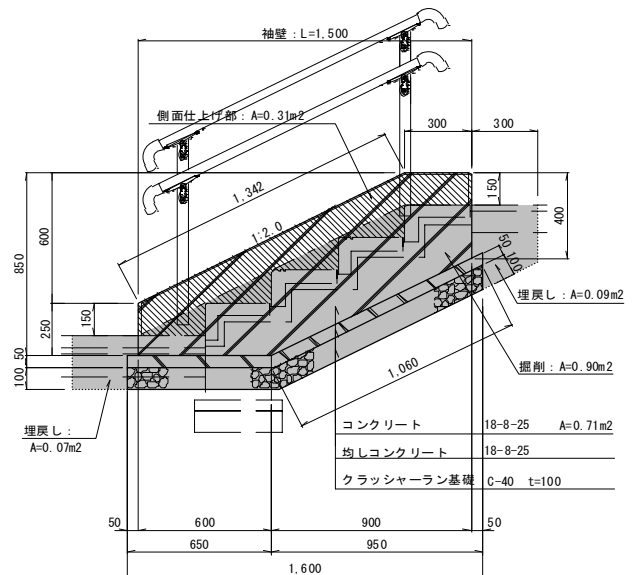
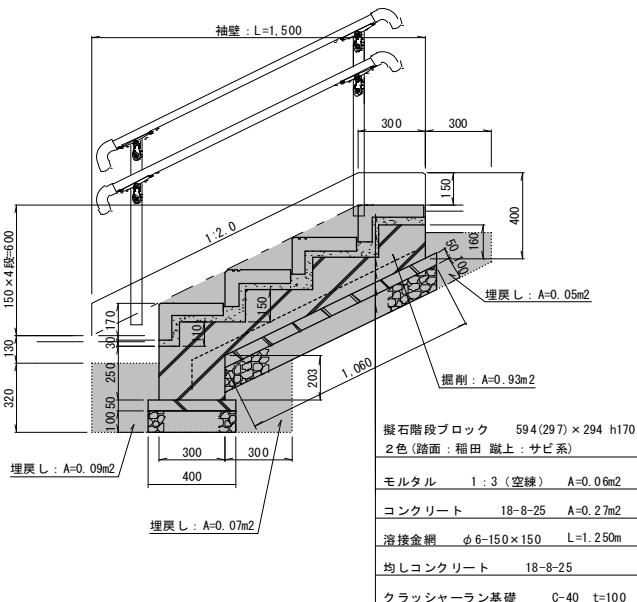


階段工一覧

名称	W	D	H	h	段数	EL		袖壁L
						(上)	(下)	
階段-3	3,000	2,100	1,050	150	7	9.970	8.920	2,400
階段-4	3,000	4,200	2,100	150	14	8.200	6.100	4,500
階段-5	1,800	1,200	600	150	4	9.440	8.840	1,500
階段-6	1,800	1,200	600	150	4	7.970	7.370	1,500
階段-7	1,800	1,800	900	150	6	7.060	6.160	2,100

階段部

袖壁部



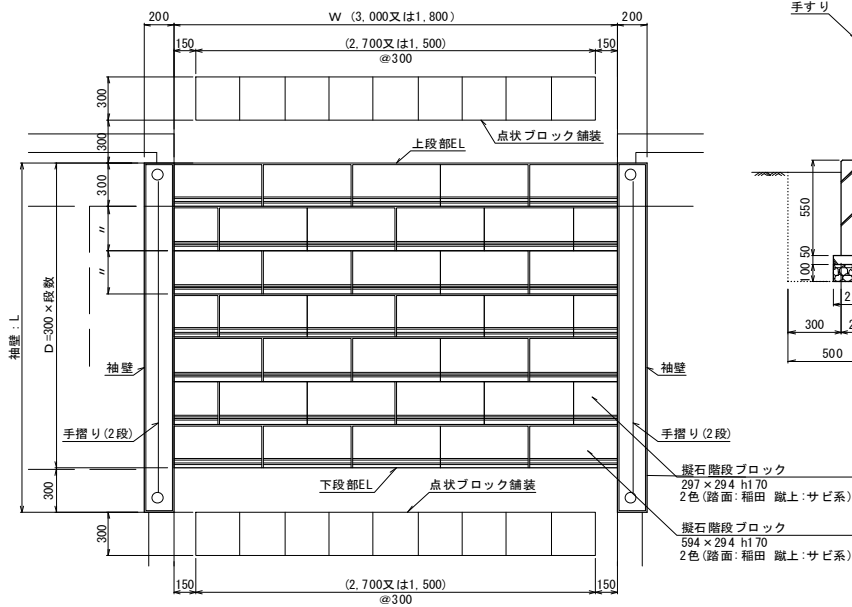
コンクリートブロック階段-5 計算書				1ヶ所当り	
名称	計 算 式		単位	数 量	
クランチャーラン基礎 C-40 t=100	$(0.400+1.060) \times 1.800 + (0.650+1.060) \times 0.250 \times 2$		=	3.483	m ² 3.483
均し型枠	$((0.400+1.800) \times 2 + (1.060+0.650+0.250 \times 2) \times 2 + 1.800) \times 0.05$		=	0.531	m ² 0.531
均しコンクリート 18-8-25BB	$(0.400+1.060) \times 1.800 + (0.650+1.060) \times 0.25 \times 2$		=	3.483	m ² 3.483
	$((0.400+1.060) \times 1.800 + (0.650+1.060) \times 0.25 \times 2) \times 0.05$		=	0.174	m ³ 0.174
モルタル 1:3	0.060 × 1.800		=	0.108	m ³ 0.108
型枠 小型	$(0.250+0.203+0.110+0.150 \times 3 + 0.160) \times 1.800 + (0.710 \times 2 + (0.400+0.250) \times 0.200) \times 2$		=	5.211	m ² 5.211
コンクリート 18-8-25BB	0.270 × 1.800 + 0.710 × 0.200 × 2		=	0.770	m ³ 0.770
溶接金網 φ6-150 × 150	1.250 × (1.800 - 0.050 × 2)		=	2.125	m ² 2.125
金ゴテ仕上げ	$((0.150+1.342+0.300+0.150) \times 0.200 + 0.310) \times 2$		=	1.397	m ² 1.397
擬石階段ブロック 297 × 294 h170 2色(踏面:福田 蹴上:サビ系)	4/2 × 2		=	4.000	個 4.000
擬石階段ブロック 594 × 294 h170 2色(踏面:福田 蹴上:サビ系)	$(1.8 \times 4 - 0.3 \times 4) / 0.6$		=	10.000	個 10.000
作業土工 床 掘	0.930 × 1.800 + 0.900 × 0.500 × 2		=	2.574	m ³ 2.574
埋戻し	$(0.090+0.070+0.050) \times 1.800 + ((0.070+0.090) \times 0.200 + 0.900 \times 0.300) \times 2$		=	0.982	m ³ 0.982
残土処理	2.574 - 0.982 / 0.9		=	1.483	m ³ 1.483
基面整正	$(0.400+1.060) \times 1.800 + (0.650+1.060) \times 0.250 \times 2$		=	3.483	m ² 3.483

コンクリートブロック階段-6 計算書

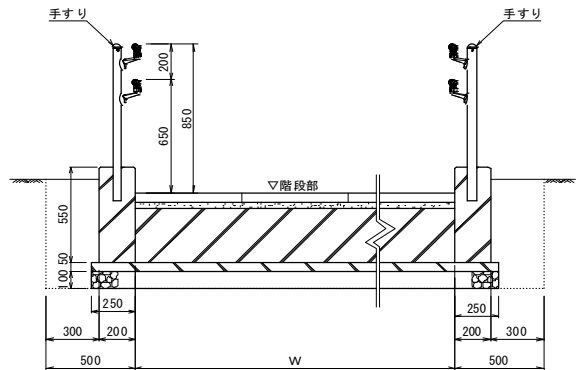
1ヶ所当り

N=4段

平面図



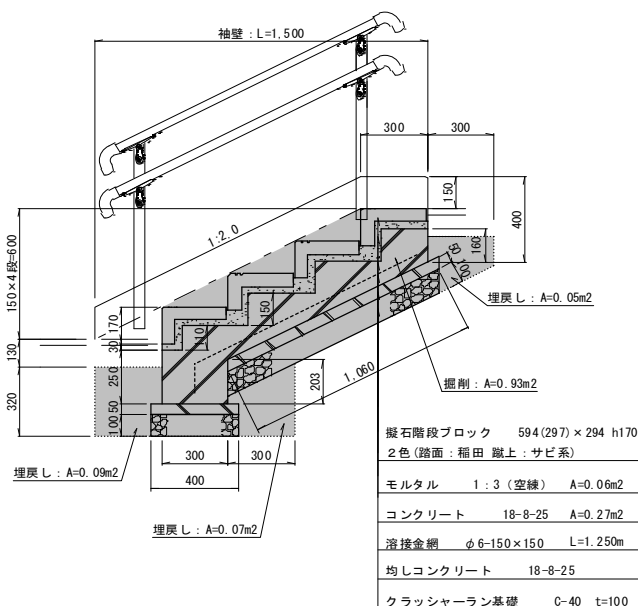
立面図



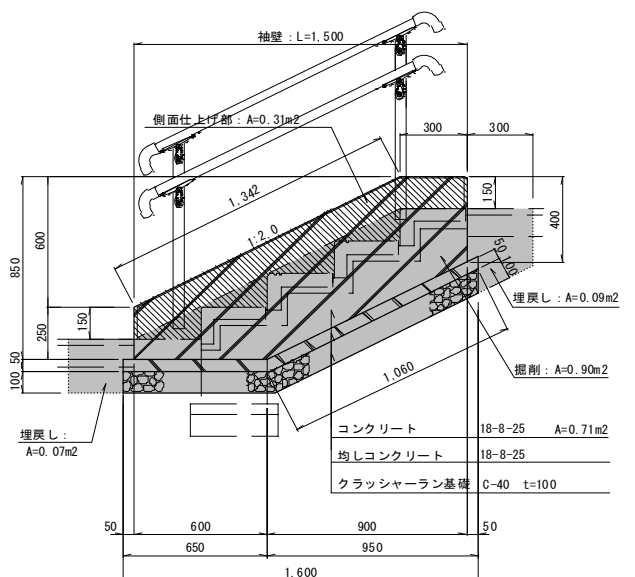
階段工一覧

名称	W	D	H	h	段数	EL		袖壁L
						(上)	(下)	
階段-3	3,000	2,100	1,050	150	7	9.970	8.920	2,400
階段-4	3,000	4,200	2,100	150	14	8.200	6.100	4,500
階段-5	1,800	1,200	600	150	4	9.440	8.840	1,500
階段-6	1,800	1,200	600	150	4	7.970	7.370	1,500
階段-7	1,800	1,800	900	150	6	7.060	6.160	2,100

階段部



袖壁部



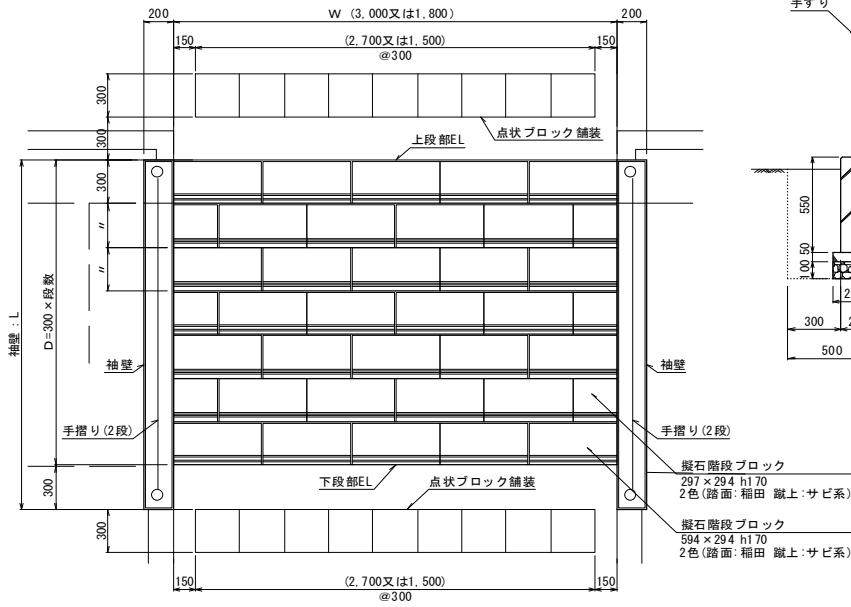
コンクリートブロック階段-6 計算書				1ヶ所当り	
名称	計	算	式	単位	数量
クラッシュラン基礎 C-40 t=100	$(0.400+1.060) \times 1.800 + (0.650+1.060) \times 0.250 \times 2$	=	3.483	m ²	3.483
均し型枠	$((0.400+1.800) \times 2 + (1.060+0.650+0.250 \times 2) \times 2 + 1.800) \times 0.05$	=	0.531	m ²	0.531
均しコンクリート 18-8-25BB	$(0.400+1.060) \times 1.800 + (0.650+1.060) \times 0.25 \times 2$ $((0.400+1.060) \times 1.800 + (0.650+1.060) \times 0.25 \times 2) \times 0.05$	=	3.483 0.174	m ² m ³	3.483 0.174
モルタル 1:3	0.060×1.800	=	0.108	m ³	0.108
型枠 小型	$(0.250+0.203+0.110+0.150 \times 3 + 0.160) \times 1.800 + (0.710 \times 2 + (0.400+0.250) \times 0.200) \times 2$	=	5.211	m ²	5.211
コンクリート 18-8-25BB	$0.270 \times 1.800 + 0.710 \times 0.200 \times 2$	=	0.770	m ³	0.770
溶接金網 φ6-150×150	$1.250 \times (1.800 - 0.050 \times 2)$	=	2.125	m ²	2.125
金ゴテ仕上げ	$((0.150+1.342+0.300+0.150) \times 0.200 + 0.310) \times 2$	=	1.397	m ²	1.397
擬石階段ブロック 297×294 h170 2色(踏面:福田 蹴上:サビ系)	$4/2 \times 2$	=	4.000	個	4.000
擬石階段ブロック 594×294 h170 2色(踏面:福田 蹴上:サビ系)	$(1.8 \times 4 - 0.3 \times 4) / 0.6$	=	10.000	個	10.000
作業土工 床掘	$0.930 \times 1.800 + 0.900 \times 0.500 \times 2$	=	2.574	m ³	2.574
埋戻し	$(0.090+0.070+0.050) \times 1.800 + ((0.070+0.090) \times 0.200 + 0.900 \times 0.300) \times 2$	=	0.982	m ³	0.982
残土処理	$2.574 - 0.982 / 0.9$	=	1.483	m ³	1.483
基面整正	$(0.400+1.060) \times 1.800 + (0.650+1.060) \times 0.250 \times 2$	=	3.483	m ²	3.483

コンクリートブロック階段-7 計算書

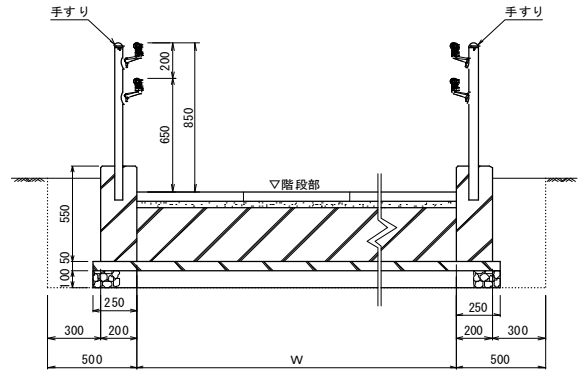
1ヶ所当り

N=6段

平面図

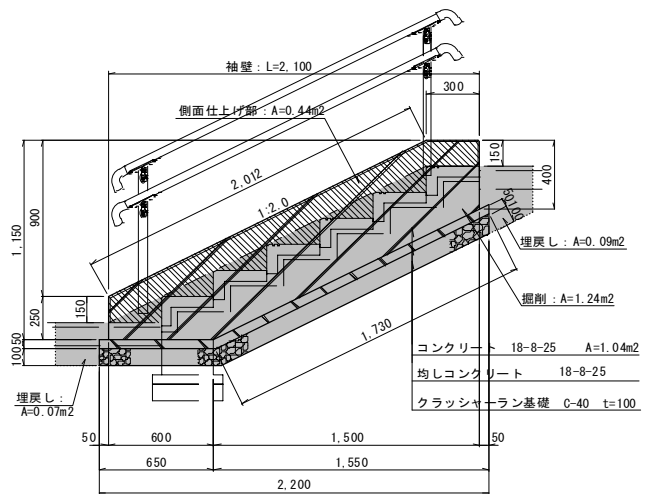
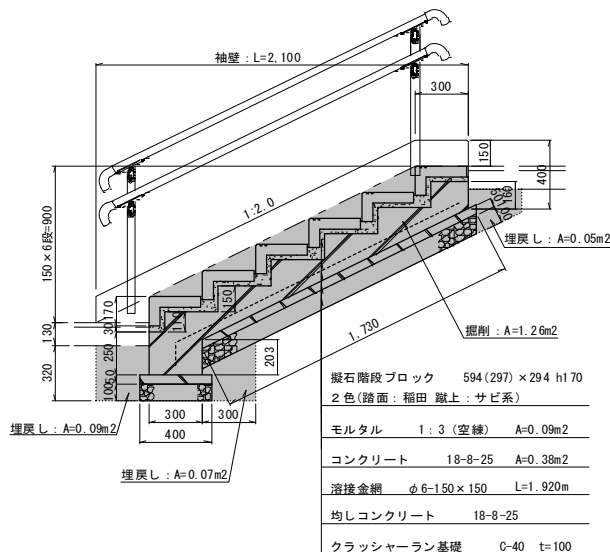


立面図



階段工一覧

名称	W	D	H	h	段数	EL		袖壁L
						(上)	(下)	
階段-3	3,000	2,100	1,050	150	7	9.970	8.920	2,400
階段-4	3,000	4,200	2,100	150	14	8.200	6.100	4,500
階段-5	1,800	1,200	600	150	4	9.440	8.840	1,500
階段-6	1,800	1,200	600	150	4	7.970	7.370	1,500
階段-7	1,800	1,800	900	150	6	7.060	6.160	2,100



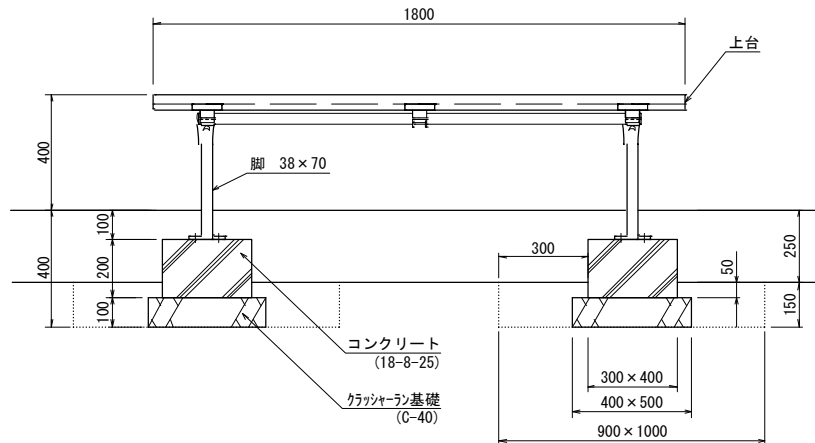
コンクリートブロック階段-7 計算書

1ヶ所当り

名 称	計 算 式	単 位	数 量
クラッシュラン基礎 C-40 t=100	$(0.400+1.730) \times 1.800 + (0.650+1.730) \times 0.250 \times 2 = 5.024$	m ²	5.024
均し型枠	$((0.400+1.800) \times 2 + (1.730+0.650+0.250 \times 2) \times 2 + 1.800) \times 0.05 = 0.598$	m ²	0.598
均しコンクリート 18-8-25BB	$(0.400+1.730) \times 1.800 + (0.650+1.730) \times 0.25 \times 2 = 5.024$ $((0.400+1.730) \times 1.800 + (0.650+1.730) \times 0.25 \times 2) \times 0.05 = 0.251$	m ² m ³	5.024 0.251
モルタル 1:3	$0.090 \times 1.800 = 0.162$	m ³	0.162
型枠 小型	$(0.250+0.203+0.110+0.150 \times 5 + 0.160) \times 1.800 + (1.040 \times 2 + (0.400+0.250) \times 0.200) \times 2 = 7.071$	m ²	7.071
コンクリート 18-8-25BB	$0.380 \times 1.800 + 1.040 \times 0.200 \times 2 = 1.100$	m ³	1.100
溶接金網 φ6-150×150	$1.920 \times (1.800 - 0.050 \times 2) = 3.264$	m ²	3.264
金ゴテ仕上げ	$((0.150+2.012+0.300+0.150) \times 0.200 + 0.440) \times 2 = 1.925$	m ²	1.925
擬石階段ブロック 297×294 h170 2色(踏面:福田 蹴上:サビ系)	$6/2 \times 2 = 6.000$	個	6.000
擬石階段ブロック 594×294 h170 2色(踏面:福田 蹴上:サビ系)	$(1.8 \times 6 - 0.3 \times 6) / 0.6 = 15.000$	個	15.000
作業土工 床 掘	$1.260 \times 1.800 + 1.240 \times 0.500 \times 2 = 3.508$	m ³	3.508
埋戻し	$(0.090+0.070+0.050) \times 1.800 + ((0.070+0.090) \times 0.200 + 1.240 \times 0.300) \times 2 = 1.186$	m ³	1.186
残土処理	$3.508 - 1.186 / 0.9 = 2.190$	m ³	2.190
基面整正	$(0.400+1.730) \times 1.800 + (0.650+1.730) \times 0.250 \times 2 = 5.024$	m ²	5.024

ベンチ-2 計算書

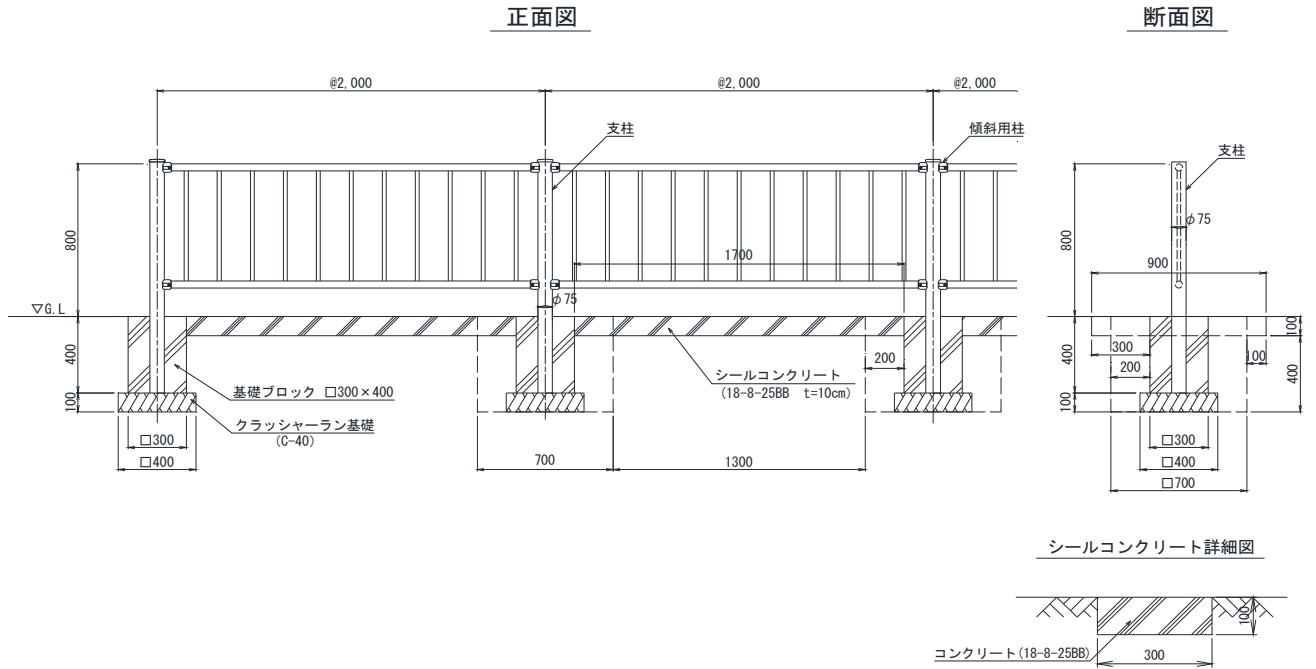
10基当り



名 称	計 算 式	単 位	数 量
クラッシュラン基礎 C-40 t=100	$0.400 \times 0.500 \times 2 \times 10 = 4.000$	m ²	4.000
型枠 小型	$(0.300 + 0.400) \times 2 \times 0.200 \times 2 \times 10 = 5.600$	m ²	5.600
基礎コンクリート 18-8-25BB	$0.300 \times 0.400 \times 0.200 \times 2 \times 10 = 0.480$	m ³	0.480
ベンチ-2 背無 L=1,800	10 = 10.000	基	10.000
作業土工 床 掘	$0.900 \times 1.000 \times 0.150 \times 2 \times 10 = 2.700$	m ³	2.700
埋戻し	$(0.400 \times 0.500 \times 0.100 + 0.300 \times 0.400 \times 0.050) \times 2 \times 10 = 0.520$ $2.700 - 0.520 = 2.180$	m ³	2.180
残土処理	$2.700 - 2.180 / 0.9 = 0.278$	m ³	0.278
基面整正	$0.400 \times 0.500 \times 2 \times 10 = 4.000$	m ²	4.000

横断防止柵 計算書

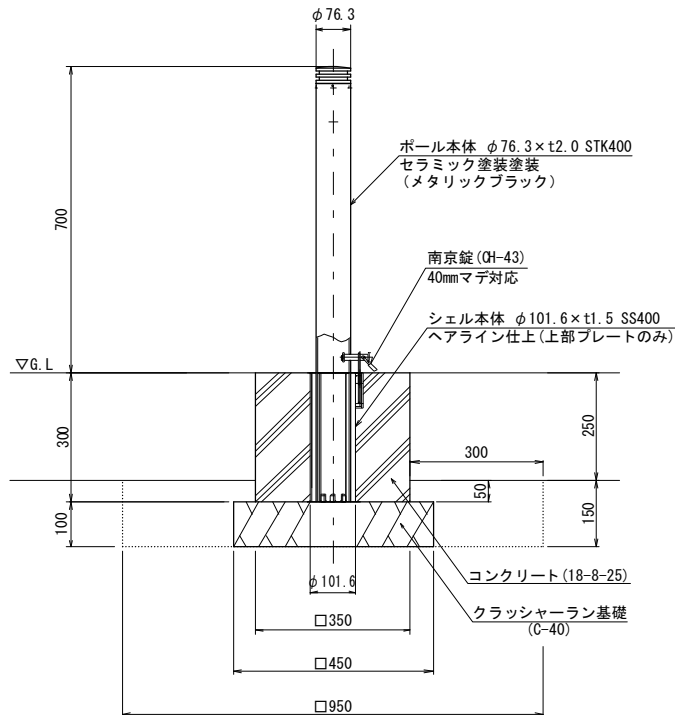
20.0m当り



名 称	計 算 式		単 位	数 量
クラッシャーラン基礎 C-40 t=100	$0.400 \times 0.400 \times 10$	=	1.600	m ² 1.600
型枠 小型	$1.700 \times 0.100 \times 2 \times 10$	=	3.400	m ² 3.400
シールコンクリート 18-8-25BB	$1.700 \times 0.300 \times 0.100 \times 10$	=	0.510	m ³ 0.510
基礎ブロック 300x400	10	=	10.000	個 10.000
横断防止柵 @2000 H800	20	=	20.000	m 20.000
作業土工 床 掘	$(0.700 \times 0.700 \times 0.500 + 0.100 \times 0.100 \times 0.200 \times 2 \times 2 + 1.300 \times 0.900 \times 0.100) \times 10$	=	3.700	m ³ 3.700
埋戻し	$(0.400 \times 0.400 \times 0.100 + 0.300 \times 0.300 \times 0.400 + 1.700 \times 0.300 \times 0.100) \times 10$	=	1.030	
	$3.700 - 1.030$	=	2.670	m ³ 2.670
残土処理	$3.700 - 2.670 / 0.9$	=	0.733	m ³ 0.733
基面整正	$(0.400 \times 0.400 + 1.700 \times 0.300) \times 10$	=	6.700	m ² 6.700

車止め - 3 計算書

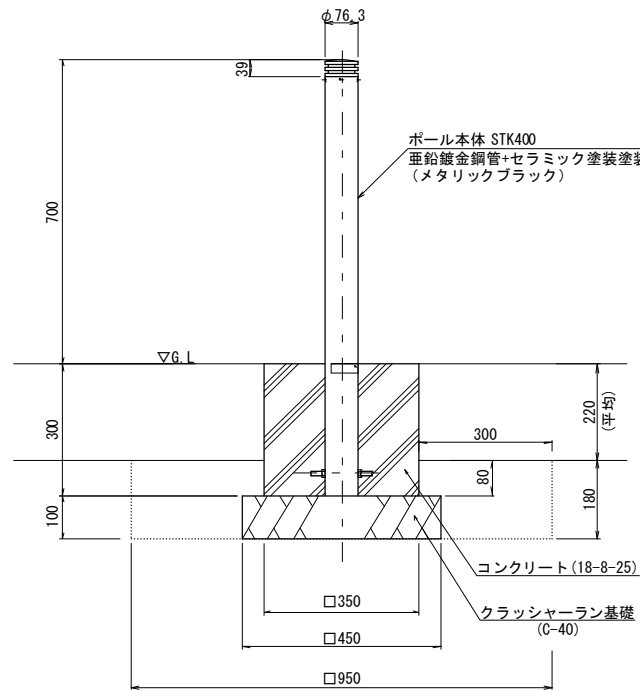
10基当り



名 称	計 算 式	単 位	数 量
クラッシュラン基礎 C-40 t=100	$0.450 \times 0.450 \times 10$	$= 2.025$	m^2 2.025
型枠 小型	$0.350 \times 0.300 \times 4 \times 10$	$= 4.200$	m^2 4.200
基礎コンクリート 18-8-25BB	$(0.350 \times 0.350 - 0.1016 \times 0.1016 \times \pi / 4) \times 0.300 \times 10$	$= 0.343$	m^3 0.343
車止め-3 φ76.3×H=700 可動式 スチール	10	$= 10.000$	基 10.000
作業土工 床 掘	$0.950 \times 0.950 \times 0.150 \times 10$	$= 1.354$	m^3 1.354
埋戻し	$(0.450 \times 0.450 \times 0.100 + 0.350 \times 0.350 \times 0.050) \times 10$	$= 0.264$	m^3 1.090
	$1.354 - 0.264$	$= 1.090$	
残土処理	$1.354 - 1.090 / 0.9$	$= 0.143$	m^3 0.143
基面整正	$0.450 \times 0.450 \times 10$	$= 2.025$	m^2 2.025

車止め - 4 計算書

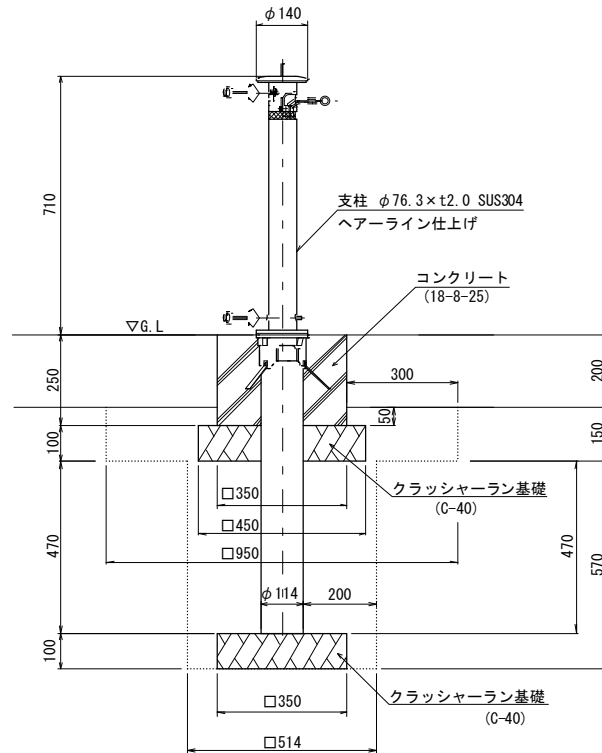
10基当り



名 称	計 算 式	単 位	数 量
クラッシュラン基礎 C-40 t=100	$0.450 \times 0.450 \times 10$	$= 2.025$	m^2 2.025
型枠 小型	$0.350 \times 0.300 \times 4 \times 10$	$= 4.200$	m^2 4.200
基礎コンクリート 18-8-25BB	$(0.350 \times 0.350 - 0.0763 \times 0.0763 \times \pi / 4) \times 0.300 \times 10$	$= 0.354$	m^3 0.354
車止め-4 $\phi 76.3 \times H=700$ 固定式 スチール	10	$= 10.000$	基 10.000
作業土工 床 掘	$0.950 \times 0.950 \times 0.180 \times 10$	$= 1.625$	m^3 1.625
埋戻し	$(0.450 \times 0.450 \times 0.100 + 0.350 \times 0.350 \times 0.080) \times 10$ $1.625 - 0.301$	$= 0.301$ $= 1.324$	m^3 1.324
残土処理	$1.625 - 1.324 / 0.9$	$= 0.154$	m^3 0.154
基面整正	$0.450 \times 0.450 \times 10$	$= 2.025$	m^2 2.025

車止め - 5 計算書

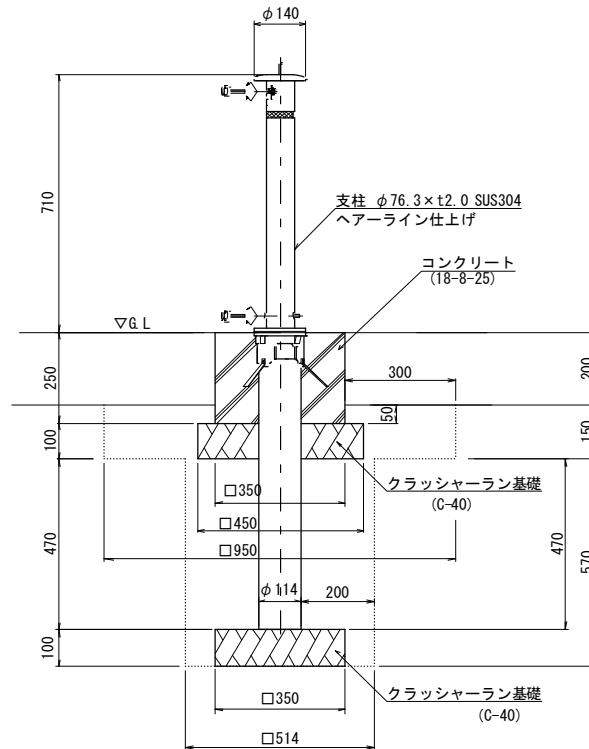
10基当り



名 称	計 算 式	単 位	数 量
クラッシャーラン基礎 C-40 t=100	$(0.350 \times 0.350 + 0.450 \times 0.450) \times 10$	$= 3.250$	m^2 3.250
型枠 小型	$0.350 \times 0.250 \times 4 \times 10$	$= 3.500$	m^2 3.500
基礎コンクリート 18-8-25BB	$(0.350 \times 0.350 - 0.114 \times 0.114 \times \pi / 4) \times 0.250 \times 10$	$= 0.281$	m^3 0.281
車止め-5 $\phi 76.3 \times H710$ 上下式 枠内蔵型	10	$= 10.000$	基 10.000
作業土工 床 掘	$(0.514 \times 0.514 \times 0.570 + 0.950 \times 0.950 \times 0.150) \times 10$	$= 2.860$	m^3 2.860
埋戻し	$(0.350 \times 0.350 \times 0.100 + 0.114 \times 0.114 \times \pi / 4 \times 0.470 + 0.450 \times 0.450 \times 0.100 + 0.350 \times 0.350 \times 0.050) \times 10$	$= 0.434$	
	$2.860 - 0.434$	$= 2.426$	m^3 2.426
残土処理	$2.860 - 2.426 / 0.9$	$= 0.164$	m^3 0.164
基面整正	$0.350 \times 0.350 \times 10$	$= 1.225$	m^2 1.225

車止め - 6 計算書

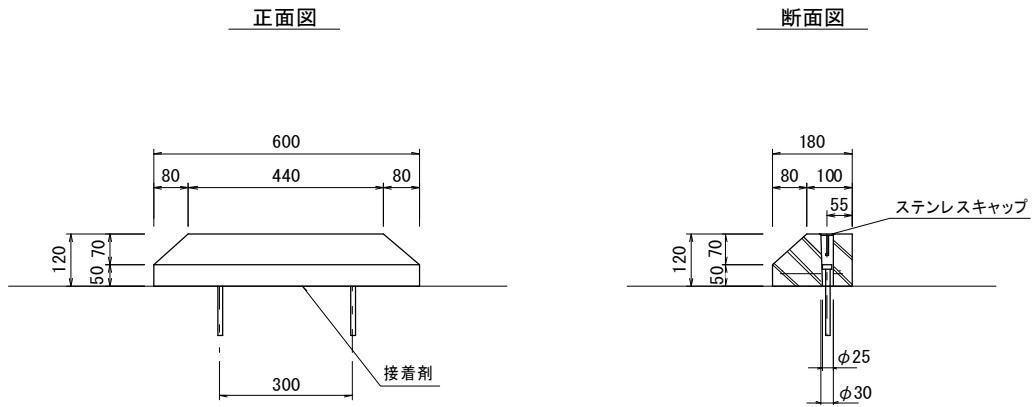
10基当り



名称	計	算	式	単位	数量
クラッシャーラン基礎 C-40 t=100	$(0.350 \times 0.350 + 0.450 \times 0.450) \times 10$	=	3.250	m ²	3.250
型枠 小型	$0.350 \times 0.250 \times 4 \times 10$	=	3.500	m ²	3.500
基礎コンクリート 18-8-25BB	$(0.350 \times 0.350 - 0.114 \times 0.114 \times \pi / 4) \times 0.250 \times 10$	=	0.281	m ³	0.281
車止め-6 φ76.3×H710 上下式 端部	10	=	10.000	基	10.000
作業土工 床掘	$(0.514 \times 0.514 \times 0.570 + 0.950 \times 0.950 \times 0.150) \times 10$	=	2.860	m ³	2.860
埋戻し	$(0.350 \times 0.350 \times 0.100 + 0.114 \times 0.114 \times \pi / 4 \times 0.470 + 0.450 \times 0.450 \times 0.100 + 0.350 \times 0.350 \times 0.050) \times 10$	=	0.434		
	2.860 - 0.434	=	2.426	m ³	2.426
残土処理	$2.860 - 2.426 / 0.9$	=	0.164	m ³	0.164
基面整正	$0.350 \times 0.350 \times 10$	=	1.225	m ²	1.225

車輪止め 計算書

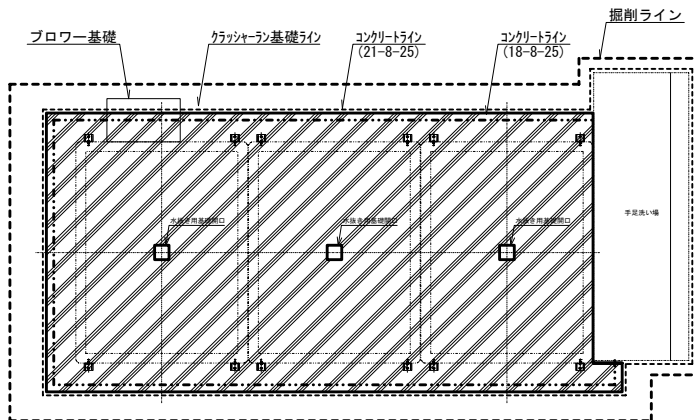
10個当り



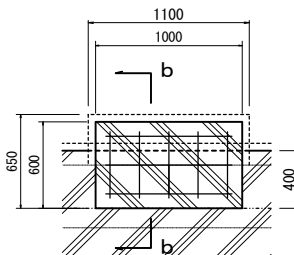
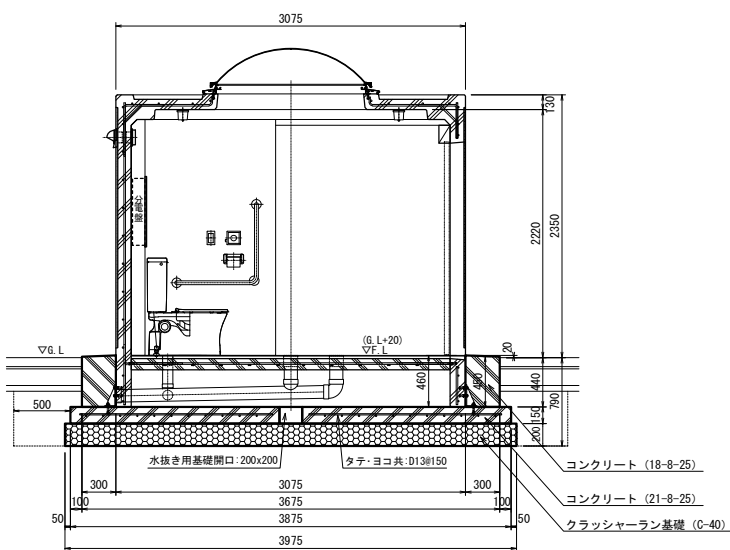
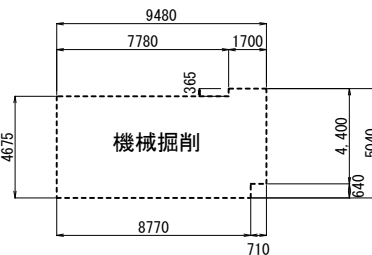
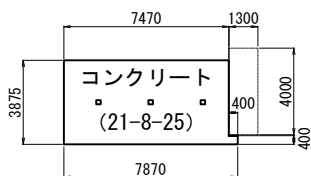
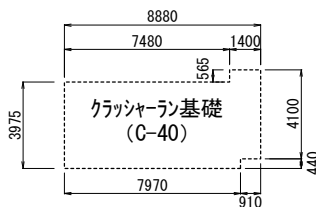
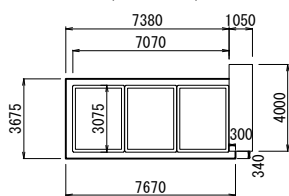
名 称	計 算 式	単 位	数 量
車輪止め 100/180×120×600	10 = 10.000	個	10.000

トイレ-5 計算書

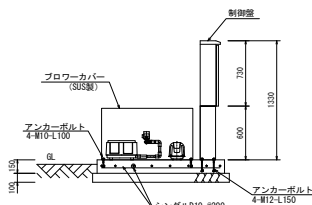
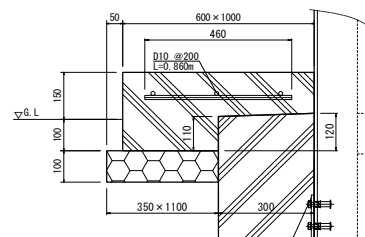
1棟当り



コンクリート (18-8-25)



プロワー基礎部断面詳細図 (b-b)



トイレ-5 計算書

1棟当り

名 称	計 算 式	単 位	数 量
クランチャーラン基礎 C-40 t=200	$7.970 \times 3.975 = 31.681$	m ²	31.681
クランチャーラン基礎 C-40 t=150	$4.100 \times 0.910 + (1.400 - 0.910) \times 0.565 = 4.008$	m ²	4.008
クランチャーラン基礎 C-40 t=100	$1.100 \times 0.350 = 0.385$	m ²	0.385
型枠 均し	$((0.910 + 0.05) \times 2 + 4.100 + 0.565 + 0.05) \times 0.05 = 0.332$	m ²	0.332
均しコンクリート 18-8-25BB	$4.100 \times 0.910 + (1.400 - 0.910) \times 0.565 = 4.008$ $(4.100 \times 0.910 + (1.400 - 0.910) \times 0.565) \times 0.050 = 0.200$	m ² m ³	4.008 0.200
型枠 小型	$(7.870 + 3.875) \times 2 \times 0.15 + 0.200 \times 0.150 \times 4 \times 3 = 3.884$ $(7.380 + 3.675 + 7.670 + 0.340) \times 0.450 = 8.579$ $(0.600 \times 2 + 1.000) \times 0.250 - (0.110 + 0.120) / 2 \times 0.300 \times 2 = 0.481$ 合計 = 12.944	m ²	12.944
基礎コンクリート 21-8-25BB	$(7.470 \times 3.875 + 0.400 \times 0.400 - 0.200 \times 0.200 \times 3) \times 0.150 = 4.348$ $1.000 \times 0.600 \times 0.250 - (0.110 + 0.120) / 2 \times 0.300 \times 1.000 = 0.116$ 合計 = 4.463	m ³	4.463
基礎コンクリート 18-8-25BB	$(7.380 \times 3.675 + 0.300 \times 0.340 - 7.070 \times 3.075) \times 0.455 = 2.495$	m ³	2.495
金鍍仕上げ	$7.380 \times 3.675 + 0.340 \times 0.300 - 7.070 \times 3.075 = 5.483$	m ²	5.483
鉄筋 D13	$1.355 \times 3 + 2.040 \times 6 + 0.955 \times 3 + 7.350 \times 20 + 7.650 \times 2 + 0.280 \times 3 + 1.717 \times 12 + 3.755 \times 43 = 364.379$ $364.379 \times 0.995 = 362.557$	m kg	362.557
鉄筋 D10	$0.860 \times 3 + 0.460 \times 5 = 4.880$ $4.880 \times 0.560 = 2.733$	m kg	2.733
アンカーボルト M12-L150	$4 = 4.000$	本	4.000
アンカーボルト M10-L100	$4 = 4.000$	本	4.000
便所-5 W7070×D3075 手足洗い場W4.0m	$1 = 1.000$	基	1.000

トイレ-5 計算書

1棟当り

名 称	計 算 式	単 位	数 量
作業土工 床 掘	$(9.480 \times 5.040 - (7.780 \times 0.365 + 0.710 \times 0.640)) \times 0.490 = 21.798$	m ³	21.798
埋戻し	$(8.880 \times 3.975 + 1.400 \times 0.565 - 0.910 \times 0.440) \times 0.200 = 7.138$ $(7.470 \times 3.875 + 0.400 \times 0.400 + 4.000 \times 1.300) \times 0.150 = 5.146$ $(7.380 \times 3.675 + 0.300 \times 0.340 + 4.000 \times 1.050) \times 0.140 = 4.399$ 合計 = 16.683 $21.798 - 16.683 = 5.115$	m ³	5.115
残土処理	$21.798 - 5.115 / 0.9 = 16.115$	m ³	16.115
基面整正	$8.880 \times 3.975 + 1.400 \times 0.565 - 0.910 \times 0.440 = 35.689$	m ²	35.689