

佐久・野沢広場 | 数量総括表

項目					単位	数量		備考	
工種	種別	細別	規格	算出値		丸め			
1) 基盤整備									
敷地造成工	掘削工			m3	509.0	510			
	敷地造成工 (1次造成)	押土工	ルーズ	m3	2,054.1	2,100			
		盛土工	路体 (築堤) 盛土	m3	2,306.2	2,300			
敷地造成工	掘削工	押土あり		m3	1,414.3	1,400			
		押土なし		m3	1,159.2	1,200			
	盛土工	路体 (築堤) 盛土	m3	1,273.3	1,300				
	土砂等運搬	5km	m3	1,361.3	1,400				
	整地		m3	1,361.3	1,400				
	植栽基盤工	透水層工	RC-40	t=10cm	m2	4,929.5	4930		
	植生基盤工	表土盛土工	客土	t=15cm	m2	4,929.5	4930		
表面仕上げ				m2	1,150.6	1,150			
築山				m3	1,129.6	1,130			
法面工									
植生工	公園張芝		野芝	m2	1,150.6	1,150			
構造物撤去工	舗装版切断	アスファルト舗装, t=3cm		m	3.4	3			
植物取壊し工	舗装版破砕	アスファルト舗装, t=3cm		m2	13.2	13			
	コンクリート植物取壊し	PU1-600×600 有筋		m3	10.7	11			
		歩車道境界ブロック 無筋		m3	0.9	1			
	殻運搬	アスコン殻	2.2km (有) アクア		m3	0.4	0.4		
		鉄筋コンクリート 有筋	2.2km (有) アクア		m3	10.7	11		
		鉄筋コンクリート 無筋	2.2km (有) アクア		m3	0.9	1		
	処分	アスコン殻			t	0.9	1		
鉄筋コンクリート 有筋				t	26.8	27			
鉄筋コンクリート 無筋				t	2.2	2			
3) 施設整備									
雨水排水設備工	貯留施設①	ブラ製貯留槽①: 27.4×20.2×1.6m		式	1	1	別紙単位数量計算標参照		
雨水排水設備工	貯留施設②	ブラ製貯留槽②: 22.3×18.7×1.6m		式	1	1	別紙単位数量計算標参照		
	貯留施設③	ブラ製貯留槽③: 12.2×4.3×1.6m		式	1	1	別紙単位数量計算標参照		
	管 (函) 渠型側溝	管 (函) 渠型側溝300×300		m	209.0	209	別紙単位数量計算標参照		
	プレキャストU型側溝	T-14 車道横断		m	16.2	16	別紙単位数量計算標参照		
	グレーチング側溝蓋	T-14 車道横断 L=1000		枚	16.0	16	別紙単位数量計算標参照		
	管 (函) 渠型側溝	300×300 スリットグレーチング		m	30.7	31	別紙単位数量計算標参照		
	コンクリート側溝蓋	Co蓋+スリットグレーチング L=2000		枚	16.0	16	別紙単位数量計算標参照		
	プレキャストU型側溝	PU4-30 (300×350)		m	81.6	82	別紙単位数量計算標参照		
	コンクリート側溝蓋	PU4-30 (300×350) L=500		枚	164.0	164	別紙単位数量計算標参照		

佐久・野沢広場 | 数量総括表

項目				単位	数量		備考
					算出値	丸め	
工種	種別	細別	規格				
	プレキャストU型側溝	PU4-36 (360×415)		m	21.6	22	別紙単位数量計算標参照
	コンクリート側溝蓋	PU4-36 (360×415)	L=600	枚	36.0	36	別紙単位数量計算標参照
	自由勾配側溝	300×400 (函渠型側溝タイプ)		m	4.0	4	別紙単位数量計算標参照
	コンクリート側溝蓋	300×400 (函渠型側溝タイプ)	L=2000	枚	2.0	2	別紙単位数量計算標参照
	自由勾配側溝	300×600 (函渠型側溝タイプ) 横断面		m	6.0	6	別紙単位数量計算標参照
	プレキャストL型側溝	PL2-B300-H100		m	69.1	69	別紙単位数量計算標参照
	現場打L型側溝	乗入れ部		m	7.2	7	別紙単位数量計算標参照
管渠工	暗渠排水管	Φ300		m	40.9	41	別紙単位数量計算標参照
		Φ350		m	29.5	30	別紙単位数量計算標参照
	鉄筋コンクリート台付管	Φ300		m	125.2	125	別紙単位数量計算標参照
		Φ350		m	2.9	3	別紙単位数量計算標参照
	集水樹・マンホール工	現場打集水樹	500×500型	(打設量別 75箇所)	式	1	1
800×800型			(1箇所)	式	1	1	別紙単位数量計算標参照
集水樹蓋版設置		500×500型	落蓋10枚 嵩上げ75 49枚 嵩上げ110 3枚 スライド110 6枚	式	1	1	
		800×800型	落蓋 1枚	式	1	1	
街渠樹		600×800型		箇所	3	3	
街渠樹蓋版設置		600×800型		枚	3	3	
地下排水工	地下排水工	Φ150		m	410.4	410	別紙単位数量計算標参照
		Φ300		m	108.7	109	別紙単位数量計算標参照
園路広場整備工	凍上抑制層	再生砕石 (RC-40) t=18cm		m ²	2,827.7	2,830	
アスファルト舗装工	上層路盤	再生砕石 (RC-40) t=15cm		m ²	2,827.7	2,830	
		舗装-1駐車場	表層	密粒度As t=5cm	m ²	2,827.7	2,830
アスファルト舗装工	凍上抑制層	再生砕石 (RC-40) t=15cm		m ²	498.4	498	
	舗装-2歩道	上層路盤	再生砕石 (RC-40) t=10cm	m ²	498.4	498	
		表層	密粒度As t=3cm	m ²	498.4	498	
アスファルト舗装工	下層路盤	再生砕石 (RC-40) t=20cm		m ²	511.5	512	
	舗装-3歩道乗入	上層路盤	粒調砕石 (M-25) t=10cm	m ²	511.5	512	
		表層	密粒度As t=4cm	m ²	511.5	512	
コンクリート系舗装工	凍上抑制層	凍上抑制層: 再生砕石 (RC-40) t=20cm		m ²	98.1	98	
	舗装-1a園路等	上層路盤	路盤: 再生砕石 (RC-40) t=10cm	m ²	98.1	98	
		表層	表層: 透水性コンクリート t=8cm	m ²	98.1	98	
コンクリート系舗装工	凍上抑制層	凍上抑制層: 再生砕石 (RC-40) t=15cm		m ²	1,044.8	1,040	
	舗装-1b管理者車庫対応	上層路盤	路盤: 再生砕石 (RC-40) t=15cm	m ²	1,044.8	1,040	
		表層	表層: 透水性コンクリート t=8cm	m ²	1,044.8	1,040	
コンクリート系舗装工	表層	表層: 透水性コンクリート t=8cm		m ²	88.8	89	
舗装-2 表層のみ							
コンクリート系舗装工	凍上抑制層	凍上抑制層: 再生砕石 (RC-40) t=15cm		m ²	757.0	757	

佐久・野沢広場 | 数量総括表

項目				単位	数量		備考
					算出値	丸め	
工種	種別	細別	規格				
舗装-3乗入	上層路盤	路盤：再生砕石（RC-40）t=15cm		m2	757.0	757	
	表層	表層：透水性コンクリート t=8cm	洗い出し	m2	757.0	757	
インターロッキング舗装工	凍上抑制層	凍上抑制層：再生砕石（RC-40）t=15cm		m2	538.2	538	
	上層路盤	路盤：再生砕石（RC-40）t=10cm		m2	538.2	538	
	インターロッキング舗装	敷砂：t=3cm 標準品		m2	538.2	538	
園路緑石工	コンクリート緑石	A種、片面R、横断歩道用		m	49.4	49	別紙単位数量計算標参照
		C種、片面R		m	153.8	154	別紙単位数量計算標参照
	見切り材		m	537.1	537		
	特殊コンクリート舗装型枠		m	764.8	765		
区画線工	ペイント式区画線	実線（15cm）		式	1	1	機・労のみ：1213m 材料費のみ：656m
	溶融式区画線	実線（45cm）		式	1	1	機・労のみ：20m 材料費のみ：11m
		ゼブラ（15cm）		式	1	1	機・労のみ：65m 材料費のみ：35m
		矢印・記号・文字（15cm換算）		式	1	1	機・労のみ：35m 材料費のみ：19m
	路面表示シート	車いす使用者優先区画（1.2×1.2m）		枚	4	4	
障がい者等優先区画（1.2×1.2m）			枚	4	4		
階段工	コンクリート階段		18-8-40BB W/C60%以下	式	1	1	別紙単位数量計算標参照
デッキ工	重力式擁壁工	土留め-A	18-8-40BB W/C60%以下 小型擁壁	式	1	1	別紙単位数量計算標参照
		土留め-B	18-8-40BB W/C60%以下 小型擁壁	式	1	1	別紙単位数量計算標参照
		緑石工	地先境界ブロック	式	1	1	別紙単位数量計算標参照
		土留め-C	18-8-40BB W/C60%以下 小型擁壁	式	1	1	別紙単位数量計算標参照
		土留め-D1	18-8-40BB W/C60%以下 小型擁壁	式	1	1	別紙単位数量計算標参照
		土留め-D2	18-8-40BB W/C60%以下 小型擁壁	式	1	1	別紙単位数量計算標参照
		土留め-E	18-8-40BB W/C60%以下 小型擁壁	式	1	1	別紙単位数量計算標参照
	デッキ工ベースコンクリート		18-8-25BB W/C60%以下	m2	320.3	320	別紙単位数量計算標参照
点字ブロック設置工	特殊ブロック舗装	W=30cm（点状）		m2	4.2	4	
		W=30cm（線状）		m2	44.8	45	
遊戯施設整備工	落書きウォール	18-8-40BB W/C60%以下 小型擁壁		式	1	1	別紙単位数量計算標参照
遊具組立設置工	ちびっこ広場遊具	A~E		式	1	1	
	現場打ち遊具工	すべる坂		式	1	1	別紙単位数量計算標参照
サービス施設整備工	ベンチ・テーブル工	緑台ベンチA	A（3000×1000×400+1500×1500×600）	式	1	1	
		緑台ベンチB	B（3000×1000×400+2500×1000×600）	式	1	1	
		緑台ベンチC	C（5000×1500×400+2000×3000×600）	式	1	1	
		緑台ベンチD	D（3000×1000×600+2500×1000×400）	式	1	1	
		掘りごたつベンチ		式	1	1	
		ラウンジベンチ		式	1	1	
		階段ベンチ		式	3	3	図面参照
		独立ベンチ	L型	式	1	1	図面参照
		コンクリートベンチ	水景脇	箇所	1	1	別紙単位数量計算標参照

項目				単位	数量		備考
工種	種別	細別	規格		算出値	丸め	
		コンクリートベンチ	ちびっこ広場外周	箇所	1	1	別紙単位数量計算標参照
	飛び石	L=2m		箇所	8	8	別紙単位数量計算標参照
	野外炉工	野外炉	ファイヤースト 2000×2000×400	基	1	1	別紙単位数量計算標参照
管理施設整備工	フェンス	メッシュ、H=1.8m	基礎ブロック式	m	48.6	49	別紙単位数量計算標参照
柵工	目隠しフェンス	目隠しパネル、h=0.8m	コンクリートブロック式	m	110.6	111	別紙単位数量計算標参照
	横断防止柵	ビーム式土中建込		m	75.9	76	
	手すり設置工	自立式、壁式		式	1	1	別紙単位数量計算標参照
車止め工	コンクリートウォール	逆T擁壁 H=2.8~3.2m	24-12-40BB W/C55%以下	式	1	1	別紙単位数量計算標参照
		逆T擁壁 H=2.75~3.15m	24-12-40BB W/C55%以下	式	1	1	別紙単位数量計算標参照
	防護柵基礎工	小型擁壁	18-8-40BB W/C60%以下	式	1	1	別紙単位数量計算標参照
	車止め	中間部	上下式チェーンボラード h=0.7m	本	10	10	別紙単位数量計算標参照
		端部	上下式チェーンボラード h=0.7m	本	4	4	別紙単位数量計算標参照
	タイヤ止めブロック設置	h=120mm		個	88	88	別紙単位数量計算標参照
バルーンアンカー工	バルーン基礎			式	1.0	1.0	別紙単位数量計算標参照
4) グラウンド・コート整備							
グラウンド・コート舗装工	凍上抑制層	再生砕石 (RC-40) t=15cm		m ²	908.5	909	
人工芝舗装 (競技用)	上層路盤	再生砕石 (RC-40) t=15cm		m ²	908.5	909	
	透水性アスファルト舗装	開粒度As13 t=4cm		m ²	908.5	909	
	表層	表層：高密度人工芝+アンダーパット t=1cm		m ²	908.5	909	
人工芝舗装 (広場用)	上層路盤	再生砕石 (RC-40) t=15cm		m ²	60.8	61	
	表層	表層：人工芝 (透水性) t=3cm+粒砂 t=1cm		m ²	60.8	61	
人工芝舗装 (その他)	人工芝張り工	側溝上面		m	103.0	103	
		集水樹上面		枚	4.0	4	
グラウンド・コート施設整備工							
スプレーライン工	ラインマーク			m	116.0	116	
グラウンド・コート柵工	防球ネット	鋼製H=10m、4面 (うち2面は昇降式)		式	1.0	1	
仮設工							
交通管理工	交通誘導警備員	交通誘導警備員B		人日	670.0	670	
準備費	伐採費	高木伐採、運搬費	幹周120~150cm:1本 幹周150~200cm:2本 幹周200~250cm:3本	式	1	1	別紙計算標参照
準備費	木根等処分費	樹木幹、樹木根処分	幹:9t 根:6t	式	1	1	別紙計算標参照
技術管理費							
技術管理費	土質等試験費	簡易支持力試験キャスボル	2試験	式	1	1	

植栽基盤工

延長・面積・箇所調書

種 別	細別・規格	算 式	数 量
		植栽平面図より	
<u>植栽基盤工</u>			
透水層工	C-40 t=10cm	A =4100.4+1150.6 = 5,251.0	5,251.0 m ²
表土盛土工	客土 t=15cm	A =4100.4+1150.6 = 5,251.0	5,251.0 m ²
造形工	表面仕上げ 法面整形	A = (54.5+360+350+280+61.8)*1.04 = 1,150.6	1,150.6 m ²
	築山	V =131.4+14.4+492.2+322.7+168.9 = 1,129.6	1,129.6 m ³
		築山①～⑤	

雨水排水整備工

延長・面積・箇所調書 (5)

種 別	細別・規格	算 式	数 量
		雨水排水設備平面図より	
雨水排水整備工			
貯留施設工	貯留施設		
	プラ製貯留槽① 27.4×20.2×1.6m	N = 1	1 式
	プラ製貯留槽② 22.3×18.7×1.6m	N = 1	1 式
	プラ製貯留槽③ 12.2×4.3×1.6m	N = 1	1 式
側溝工	管（函）渠型側溝		
	300×300	L（西駐車場）=45.2+19.2+37.7+10.3+15.3 = 127.7	
		（南駐車場）=30+47.2 = 77.2	
		（芝生広場）=4.1 = 4.1	
		計 = 209.0	209.0 m
	300×300 （T-14 車道横断）	L（西駐車場）=7 = 7.0	
		（南駐車場）=5+4.2 = 9.2	
		計 = 16.2	16.2 m
	蓋版据付 グレーチング蓋 L=1000		16 枚
	300×300 （Co蓋+スリットグレーチング）	L（人工芝エリア）=30.7 = 30.7	30.7 m
	蓋版据付 （Co蓋+スリットグレーチング）L=2000		16 枚
	プレキャストU型側溝 （落蓋）		
	PU4-30（300×350）	L（西駐車場）=41.2+20.6+19.8 = 81.6	81.6 m
	蓋版据付 コンクリート蓋 L=500	81.6÷0.5=	164 枚
	PU4-36（360×415）	L（西駐車場）=10.8+10.8 = 21.6	21.6 m
	蓋版据付 コンクリート蓋 L600	21.6÷0.6=	36 枚
	自由勾配側溝 （函渠型側溝タイプ）		
	300×400	L（西駐車場） = 4.0 = 4.0	4.0 m
	蓋版据付 コンクリート蓋 L=2000		2 枚
	300×600	L（東用水路） = 6.0 = 6.0	6.0 m
	蓋版据付 グレーチング蓋 L=1000		6 枚

雨水排水整備工

延長・面積・箇所調書 (6)

種 別	細別・規格	算 式	数 量
	プレキャストL型側溝		
	PL2-B300-H100 (乗入れ用、段差2cm)	L (西駐車場) =19.8+17.1+17.4+14.8 = 69.1	69.1 m
	現場打L型側溝		
	L4-B200-T150 (乗入れ用、段差5cm)	L (東側乗入れ部) =6+0.6*2 = 7.2	7.2 m
管渠工	硬質塩化ビニル管 Φ300	L (西駐車場) =2.8+2.8+2.8+2.8 = 11.2	
		(芝生広場) =3.6+3.5+4.3+18.3 = 29.7	
		計 = 40.9	40.9 m
	Φ350	L (芝生広場) =29.5 = 29.5	29.5 m
	台付管 Φ300	L (西駐車場) =4.8+14.7 = 19.5	
		(南駐車場) =4.2+2 = 6.2	
		(芝生広場) =7+4.2+6+5.3+7.1 = 29.6	
		(東用水路) =33.8+36.1 = 69.9	
		計 = 125.2	125.2 m
	Φ350	L (西駐車場) = 2.9 = 2.9	2.9 m
集水桝 ・マンホール工	集水桝 500×500型	計	75 箇所
	Co量0.22を超え0.24m ³ 以下	= 1.0	1.0 箇所
	Co量0.24を超え0.26m ³ 以下	= 1.0	1.0 箇所
	Co量0.26を超え0.28m ³ 以下	= 2.0	2.0 箇所
	Co量0.28を超え0.30m ³ 以下	= 20.0	20.0 箇所
	Co量0.30を超え0.32m ³ 以下	= 12.0	12.0 箇所
	Co量0.32を超え0.34m ³ 以下	= 14.0	14.0 箇所
	Co量0.34を超え0.36m ³ 以下	= 6.0	6.0 箇所
	Co量0.36を超え0.38m ³ 以下	= 6.0	6.0 箇所

雨水排水整備工

延長・面積・箇所調書 (7)

種 別	細別・規格	算 式	数 量
	Co量0.38を超え0.40m ³ 以下	= 1.0	1.0 箇所
	Co量0.40を超え0.43m ³ 以下	= 4.0	4.0 箇所
	Co量0.43を超え0.46m ³ 以下	= 2.0	2.0 箇所
	Co量0.46を超え0.49m ³ 以下	= 2.0	2.0 箇所
	Co量0.49を超え0.52m ³ 以下	= 1.0	1.0 箇所
	Co量1.09を超え1.15m ³ 以下	= 1.0	1.0 箇所
	Co量1.22を超え1.29m ³ 以下	= 1.0	1.0 箇所
	Co量1.29を超え1.36m ³ 以下	= 1.0	1.0 箇所
	集水柵 800×800型		計 1 箇所
	Co量0.58を超え0.61m ³ 以下	= 1.0	1.0 箇所
	集水柵500*500型 グレーチング蓋版据付		
	t-14落とし蓋式	= 10	10 枚
	t-2高上げ75mm	= 49	49 枚
	t-2高上げ110mm	= 2	2 枚
	t-14スライド開閉	= 6	6 枚
	集水柵800*800型 グレーチング蓋版据付		
	t-2落とし蓋式	= 1	1 枚
	街渠柵600*800型		
	街渠柵	N = 3	3 基
	鋼製グレーチング蓋	N = 3	3 枚
地下排水工	暗渠排水 Φ150	L (1次造成) = 322.5	
		(2次造成) = 87.9	
		計 = 410.4	410.4 m
	Φ300	L =9.5+9.5+9.5+9.6+9.5+9.5+9.5+9.5+9.5+9.2+6.3+7.6 = 108.7	108.7 m

園路広場整備工

延長・面積・箇所調書 (8)

種 別	細別・規格	算 式	数 量
		園路広場整備平面図より	
園路広場整備工			
アスファルト舗装工	アスファルト舗装-1		
	凍上抑制層： 再生砕石 (RC-40) t=18cm	A (駐車場) =2042.5+(310.5+474.7) = 2,827.7	2,827.7 m ²
	上層路盤： 再生砕石 (RC-40) t=15cm		2,827.7 m ²
	表層： 密粒度As t=5cm		2,827.7 m ²
	アスファルト舗装-2		
	凍上抑制層： 再生砕石 (RC-40) t=15cm	A (駐車場) (北側サブ園路) =231.7+206.2 = 437.9	437.9 m ²
	上層路盤： 再生砕石 (RC-40) t=10cm		437.9 m ²
	表層：細粒度As t=3cm		437.9 m ²
	同上	A (東側道路) 道路整備範囲外 = 60.5	60.5 m ²
		計 = 498.4	498.4 m ²
	アスファルト舗装-3		
	下層路盤： 再生砕石 (RC-40) t=20cm	A (外周園路) =94.7+416.8 = 511.5	511.5 m ²
	上層路盤： 粒度調整砕石 (M-25) t=10cm		511.5 m ²
	表層： 密粒度As t=4cm		511.5 m ²
コンクリート系舗装工	コンクリート舗装-1 a		
	凍上抑制層： 再生砕石 (RC-40) t=20cm	A (園路) =98.1 = 98.1	98.1 m ²
	路盤： 再生砕石 (RC-40) t=10cm		98.1 m ²
	表層： ポーラスコンクリート t=8cm		98.1 m ²
	コンクリート舗装-1 b		
	凍上抑制層： 再生砕石 (RC-40) t=15cm	A (園路) =493.2+153.8+422.3-4.9*5 = 1,044.8	1,044.8 m ²
	路盤： 再生砕石 (RC-40) t=15cm		1,044.8 m ²
	表層： ポーラスコンクリート t=8cm		1,044.8 m ²

園路広場整備工

延長・面積・箇所調書 (9)

種 別	細別・規格	算 式	数 量
	コンクリート舗装-2 (表層のみ) ※道路整備範囲		
	表層： ポーラスコンクリート t=8cm	A (南側～東側道路の歩道部) = 31.1	31.1 m ²
	コンクリート舗装-2 (表層のみ) ※道路整備範囲外		
	表層： ポーラスコンクリート t=8cm	A (南側～東側道路の歩道部) = 57.7	57.7 m ²
		計 = 88.8	88.8 m ²
	コンクリート舗装-3		
	凍上抑制層： 再生砕石 (RC-40) t=15cm	A (芝生広場) = 757.0	757.0 m ²
	路盤： 再生砕石 (RC-40) t=15cm		757.0 m ²
	表層：洗い出しポーラスコンクリート t=8cm		757.0 m ²
レンガ系舗装工	レンガ		
	凍上抑制層： 再生砕石 (RC-40) t=15cm	A (ステージ) = 538.2	538.2 m ²
	路盤： 再生砕石 (RC-40) t=10cm		538.2 m ²
	敷砂： t=3cm		538.2 m ²
	ブロック： レンガ t=6cm		538.2 m ²
園路縁石工	コンクリート縁石-1 A種、片面R、横断歩道用	L (西駐車場) =33.3+16.1 = 49.4	49.4 m
	コンクリート縁石-2 C種、片面R	L (南駐車場) =(29.1+47.8)*2 = 153.8	153.8 m
	見切り材 h15cm	L =33.5+7.9+24+2.4+11.3+10.9+2.4+23+104.9+62.7+3.4+92.3+53.4+37.6+67.4 = 537.1	537.1 m
	Co舗装型枠 (打設後撤去) 0.08*2=0.16m ² /m	L =12.6+26.7+12.2+138.3+66.1+2.4+12+8+8+192.1+18.3+1.6+64.7+58.8+4.7+25+85.7+27.6 = 764.8	764.8 m
区画線工	ペイント式区画線 実線 (15cm)	L =173+88.7+137.5+114.3+71.8+70.4 = 655.7	655.7 m
	実線 (45cm)	L =4+4+3 = 11.0	11.0 m

サービス施設整備工 延長・面積・箇所調書 (12)

種 別	細別・規格	算 式	数 量
		施設整備平面図より	
サービス施設整備工			
ベンチ ・テーブル工	縁台ベンチ		
	A (3000×1000×400+1500 ×1500×600)	= 1	1 式
	B (3000×1000×400+2500 ×1000×600)	N = 1	1 式
	C (5000×1500×400+2000 ×3000×600)	= 1	1 式
	D (3000×1000×600+2500 ×1000×400)	= 1	1 式
	掘りごたつベンチ	N = 1	1 式
	ラウンジベンチ 土留め (SGW40 : h=1.0m, L=14.5m)	N = 1	1 式
	階段ベンチ 座面 (9779×500×250)	N = 1	1 基

管理施設整備工

延長・面積・箇所調書 (14)

種 別	細別・規格	算 式	数 量
		施設配置平面図より	
管理施設整備工			
柵工			
	フェンス メッシュ (H=1,800mm)	L (西側境界) = 48.6	48.6 m
	フェンス 目隠し	L (南側境界) = 110.6	110.6 m
	横断防止柵：鋼製、センタービーム2段、h=800mm	L (南駐車場) =I18 = 75.9	75.9 m
	手すり SUS製、2段・自立柱	N = 1.0	1.0 式
	手すり SUS製、2段・自立柱	L (エントランス) = 13.1	13.1 m
	SUS製、2段・壁付き	L (エントランス) = 13.1	13.1 m
	SUS製、1段・自立柱	L (ステージ：上段～中段) = 4.9	4.9 m
	SUS製、1段・自立柱	L (ステージ：中段～下段) = 6.6	6.6 m
	SUS製、1段・壁付き	L (ステージ：中段～下段) = 6.6	6.6 m
	コンクリートウォール h=2.8～3.2m、L=10.0m	V (単位材料表より) = 10.05	10.1 m ³
	コンクリートウォール h=2.75～3.15m、L=18.5m	V (単位材料表より) = 18.15	18.2 m ³
	防護柵基礎 (SGW1：h=0.5m、L=12.0m)	V (単位材料表より) = 1.79	1.8 m ³

種 別	細別・規格	算 式		数 量
車止め工	上下式チェーンボラード SUS製、φ76.3mm、h=700mm	N (南駐車 場)	=2+2+4+2 = 10	10 本
	上下式チェーンボラード " (端部用)	N (南駐車 場)	=1+1+1+1 = 4	4 本
	タイヤ止めブロック h=120mm	N (西駐車 場)	=(62+26) = 88	88 本
		計	= 88	88 個
気球止め基礎工		N (芝生広 場)	= 1	1 式

敷地造成工・1次造成 横断土工計算書

測 点	距 離	掘 削 (CA)			盛 土 (BA)						摘要
		面積	平均面積	体積	面積	平均面積	体積				
ABP		0.5			3.0						
ANO. 1	20.000	1.9	1.18	23.6	4.0	3.50	70.0				
ANO. 2	20.000	2.0	1.93	38.6	0.5	2.25	45.0				
ANO. 2+ 7.00	7.000	2.0	2.00	14.0	0.5	0.50	3.5				
ANO. 2+ 7.00		0.5			6.1						
ANO. 3	13.000	0.5	0.50	6.5	6.1	6.10	79.3				
ANO. 4	20.000	0.5	0.50	10.0	6.1	6.10	122.0				
ANO. 4		0.0			13.0						
ANO. 5	20.000	0.5	0.25	5.0	20.2	16.60	332.0				
ANO. 6	20.000	0.0	0.25	5.0	30.1	25.15	503.0				
ANO. 7	20.000	0.0	0.00	0.0	28.6	29.35	587.0				
ANO. 8	20.000	5.3	2.63	52.6	19.2	23.90	478.0				
AEP	9.000	0.0	2.63	23.7	0.0	9.60	86.4				
下水道工事				330.0							
合 計				509.0			2,306.2				

構造物作業土工 1次造成 数量集計表

種 別	数量	単位	単位当りの数量			掘削 (m3)	埋戻 (m3) <small>※土量変化考慮</small>	残土 (m3)
			床堀 (m3)	埋戻 (m3)	残土 (m3)			
給水設備工								
水栓類取付工 メーターボックス		基						
仕切弁(20mm)		基						
仕切弁(40mm)		基						
不凍水栓		基						
給水管路工 給水管(埋設PE20)		m						
給水管(埋設PE40)－1次配管		m						
給水管(埋設PE40)－2次配管		m						
雨水設備工								
貯留施設工 プラ製貯留槽①27.4×20.2×1.6m	1	箇所	1,893.4	881.9	1,011.5	1,893.40	979.90	913.50
プラ製貯留槽②22.3×18.7×1.6m	1	箇所	1,280.9	514.1	766.8	1,280.90	571.20	709.70
プラ製貯留槽③12.2×4.3×1.6m	1	箇所	215.3	113.9	101.4	215.30	126.60	88.70
側溝工 管(函)渠型側溝300×300	209.0	m	0.629	0.324	0.305	131.50	75.20	56.30
管(函)渠型側溝300×300(T-14車道横断)	16.2	m	0.780	0.392	0.388	12.60	7.10	5.50
管(函)渠型側溝300×300(Co蓋+スリットグレーチング)	30.7	m	0.753	0.378	0.375	23.10	12.90	10.20
プレキャストU型側溝(落蓋)PU4-30	81.6	m	0.594	0.342	0.252	48.50	31.00	17.50
プレキャストU型側溝(落蓋)PU4-36	21.6	m	0.722	0.394	0.328	15.60	9.50	6.10
自由勾配側溝(函渠型側溝タイプ) 300×400	4.0	m	0.786	0.391	0.395	3.10	1.70	1.40
自由勾配側溝(函渠型側溝タイプ) 300×600	6.0	m	—	—	—			
プレキャストL型側溝PL2-B300-H100 (乗入れ用、段差2cm)	69.1	m	0.242	0.066	0.176	16.70	5.10	11.60
管渠工 硬質塩化ビニル管D300	40.9	m	1.200	0.725	0.475	49.10	32.90	16.20
硬質塩化ビニル管D350	29.5	m	1.430	0.866	0.564	42.20	28.40	13.80
台付管D300	55.3	m	0.403	0.180	0.223	22.30	11.10	11.20
台付管D300(用水付替部は残土なし)	69.9	m	—	—	—			
台付管D350	2.9	m	1.335	1.055	0.280	3.90	3.40	0.50
集水桝・マンホール工 集水桝□500	63	箇所	1.837	1.155	0.682	115.70	80.90	34.80
集水桝□500(用水付替部は残土なし)	2	箇所	—	—	—			
集水桝□800(用水付替部は残土なし)	1	箇所	—	—	—			
街渠桝+鋼製グレーチング蓋	3	箇所	0.874	0.643	0.231	2.60	2.10	0.50
地下排水工 暗渠排水D150	322.5	m	0.403	0.084	0.319	130.00	30.10	99.90

構造物作業土工 1次造成 数量集計表

種 別	数量	単位	単位当りの数量			掘削 (m3)	埋戻 (m3) <small>※土量変化考慮</small>	残土 (m3)
			床掘 (m3)	埋戻 (m3)	残土 (m3)			
暗渠排水D300	108.7	m	0.650	0.116	0.534	70.70	14.00	56.70
汚水設備工								
管渠工 硬質塩化ビニル管D150		m						
硬質塩化ビニル管D200		m						
汚水枡・マンホール工 プラスチック枡 塩ビ製蓋VU φ200		基						
プラスチック枡 塩ビ製蓋VU φ300		基						
マンホールトイレ3基+注水口+台座等		箇所						
合計						4,077.20	2,023.10	2,054.10

敷地造成工・2次造成 横断土工計算書

測 点	距 離	掘 削 (CA)			盛 土 (BA)						摘要
		面積	平均面積	体積	面積	平均面積	体積				
ABP		8.3			0.0						
ANO. 1	20.000	16.6	12.45	249.0	0.0	0.00	0.0				
ANO. 2	20.000	17.6	17.10	342.0	0.0	0.00	0.0				
ANO. 2+ 7.00	7.000	17.8	17.70	123.9	0.3	0.15	1.1				
ANO. 2+ 7.00		20.6			0.0						
ANO. 3	13.000	20.6	20.60	267.8	0.0	0.00	0.0				
ANO. 4	20.000	20.6	20.60	412.0	0.0	0.00	0.0				
ANO. 4		18.8			0.0						
ANO. 5	20.000	20.8	19.80	396.0	0.0	0.00	0.0				
ANO. 6	20.000	13.1	16.95	339.0	1.5	0.75	15.0				
ANO. 7	20.000	6.6	9.85	197.0	5.8	3.65	73.0				
ANO. 8	20.000	12.5	9.55	191.0	0.0	2.90	58.0				
AEP	9.000	0.0	6.25	56.3	0.0	0.00	0.0				
築山、ステージ等							1,126.2				
(別紙)											
合 計				2,574.0			1,273.3				

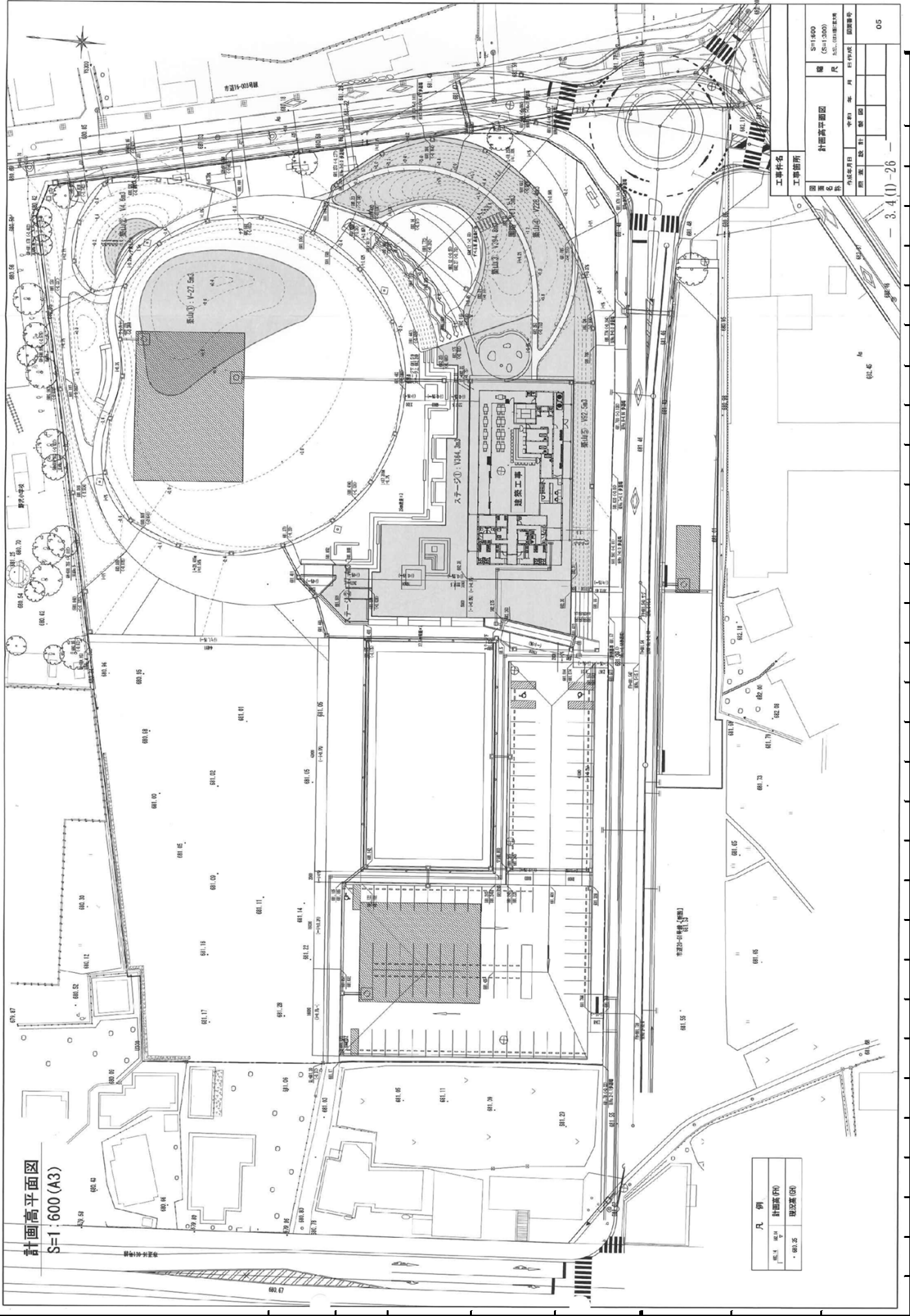
構造物作業土工 2次造成 数量集計表

種 別	数量	単位	単位当りの数量			掘削 (m3)	埋戻 (m3) ※土量変化考慮	残土 (m3)
			床堀 (m3)	埋戻 (m3)	残土 (m3)			
雨水設備工								
側溝工 現場打L型側溝L4-B200-T150 (乗入れ用、段差5cm) 端部	2	箇所	0.143	0.054	0.089	0.29	0.10	0.19
側溝工 現場打L型側溝L4-B200-T150 (乗入れ用、段差5cm)	6.0	m	0.188	0.045	0.143	1.13	0.30	0.83
集水桝・マンホール工 集水桝□500	10	箇所	1.837	1.155	0.682	18.37	12.80	5.57
地下排水工 暗渠排水D150	87.9	m	0.403	0.084	0.319	35.42	8.20	27.22
電気設備工								
照明設備工 ポールスポット (3灯) 78W, H=3m (一般柱)		基						
ポールスポット (3灯) 78W, H=3m (コ ンセント用開口付)		基						
BL1 ボラード照明		基						
ソーラー照明		基						
引込柱コンクリート柱, h=10m		基						
分電盤		面						
ハンドホールH1-6, R2K-60		箇所						
ハンドホールH2-9, R2K-60		箇所						
屋外用コンセント柱		基						
電線管理設		式						
園路広場整備工								
デッキ工 土留め-A	1	式	105.915	43.195	62.720	105.92	48.00	57.92
土留め-B	1	式	9.302	4.265	5.037	9.30	4.70	4.60
縁石	1	式	0.254	0.151	0.103	0.25	0.20	0.05
土留め-C	1	式	20.553	10.508	10.045	20.55	11.70	8.85
土留め-D(1)	1	式	1.348	0.338	1.010	1.35	0.40	0.95
土留め-D(2)	1	式	2.312	0.580	1.732	2.31	0.60	1.71
土留め-E	1	式	8.120	3.680	4.440	8.12	4.10	4.02
遊戯施設整備工								
遊具組立設置工 落書きウォール	1	箇所	3.960	1.116	2.844	3.96	1.20	2.76
現場打遊具工 すべる坂	1	箇所	67.271	33.771	33.500	67.27	37.50	29.77
サービス施設整備工								
水飲み場工 水飲み場		基						
ベンチ・テーブル工 デイバット		箇所						

構造物作業土工 2次造成 数量集計表

種 別	数量	単位	単位当りの数量			掘削 (m3)	埋戻 (m3) <small>※土量変化考慮</small>	残土 (m3)
			床堀 (m3)	埋戻 (m3)	残土 (m3)			
ラウンジベンチ	1	箇所	38.700	19.300	19.400	38.70	21.40	17.30
Coベンチ (水景わき)	1	箇所	2.835	1.050	1.785	2.84	1.20	1.64
Coベンチ (遊び場外周)	1	箇所	6.075	2.250	3.825	6.08	2.50	3.58
飛び石		式						
野外炉工 ファイヤーピット	1	箇所	2.027	0.852	1.175	2.03	0.90	1.13
サイン施設工 駐車場サイン		基						
管理施設整備工								
柵工 フェンス メッシュ (H=1,800mm)	49.0	m	0.134	0.123	0.011	6.57	6.70	-0.13
フェンス 目かくし	110.0	m	0.325	0.230	0.095	35.75	28.10	7.65
コンクリートウォールh=2.8~3.2m、 L=10.0m	1	箇所	25.414	16.411	9.003	25.41	18.20	7.21
コンクリートウォールh=2.75~ 3.15m、L=18.5m	1	箇所	41.670	25.372	16.298	41.67	28.20	13.47
防護柵基礎	1	箇所	0.143		0.143	0.14		0.14
園名版工 園名板		基						
車止め工 上下式チェーンボラード	14	基	0.077	0.059	0.018	1.08	0.90	0.18
気球止め基礎工	1	式	13.200	6.900	6.300	13.20	7.70	5.50
合計						447.70	245.60	202.10

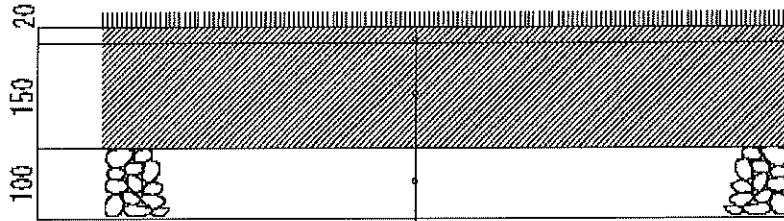
計画高平面図
S=1:600 (A3)



凡例	
● 601.5	計画高 (F)
○ 602.5	現状高 (G)

工事件名	計画高平面図
工事箇所	
縮尺	S=1:600 (S=1:300)
縮尺	縮尺
作成年月日	年月日
作成者	作成者
図面番号	05

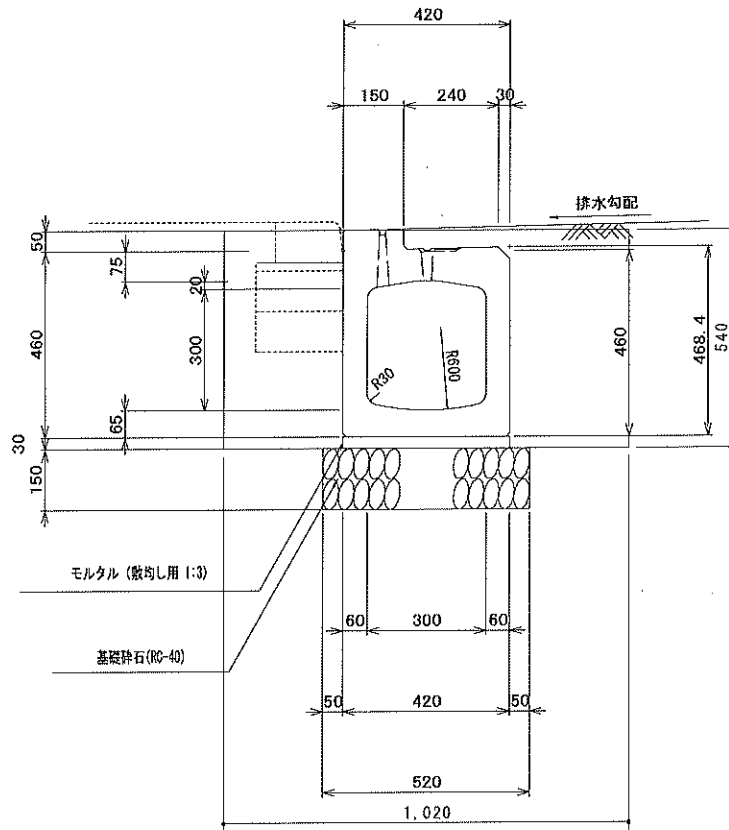
種 別	地被類植栽工 張芝 (野芝)	単 位 数 量 計 算	100m2 当り
-----	----------------	-------------	----------



表層	野芝 (目土)	t=20
基層	黒土	t=150
路盤	クラッシャーラン C-40	t=100

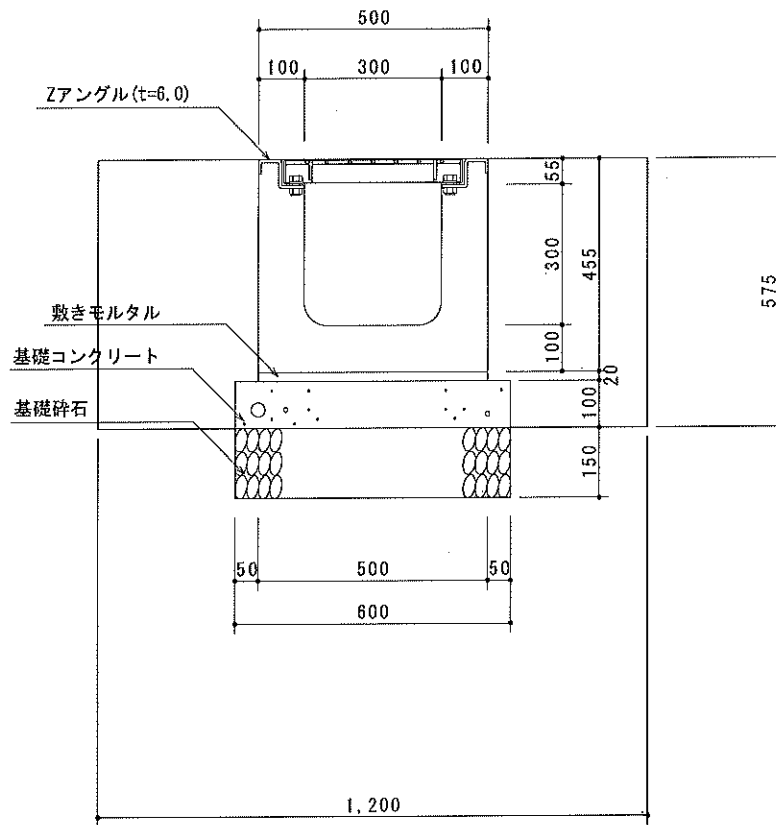
名 称	規 格	算 式	数 量
透水層	RC-40 t=100	A =	= 100.000 100.0 m2
		V = 0.1*100	= 10.000 10.0 m3
表土盛土	黒土 t=150	V = 0.15*100	= 15.000 15.0 m3
張芝工	野芝	A =	= 100.000 100.0 m2
	(目土) t=20	V = 0.02*100	= 2.000 2.0 m3

種 別	側溝工管(函) 渠型側溝300×300 単位 数量計算	100m 当り
-----	-----------------------------	---------



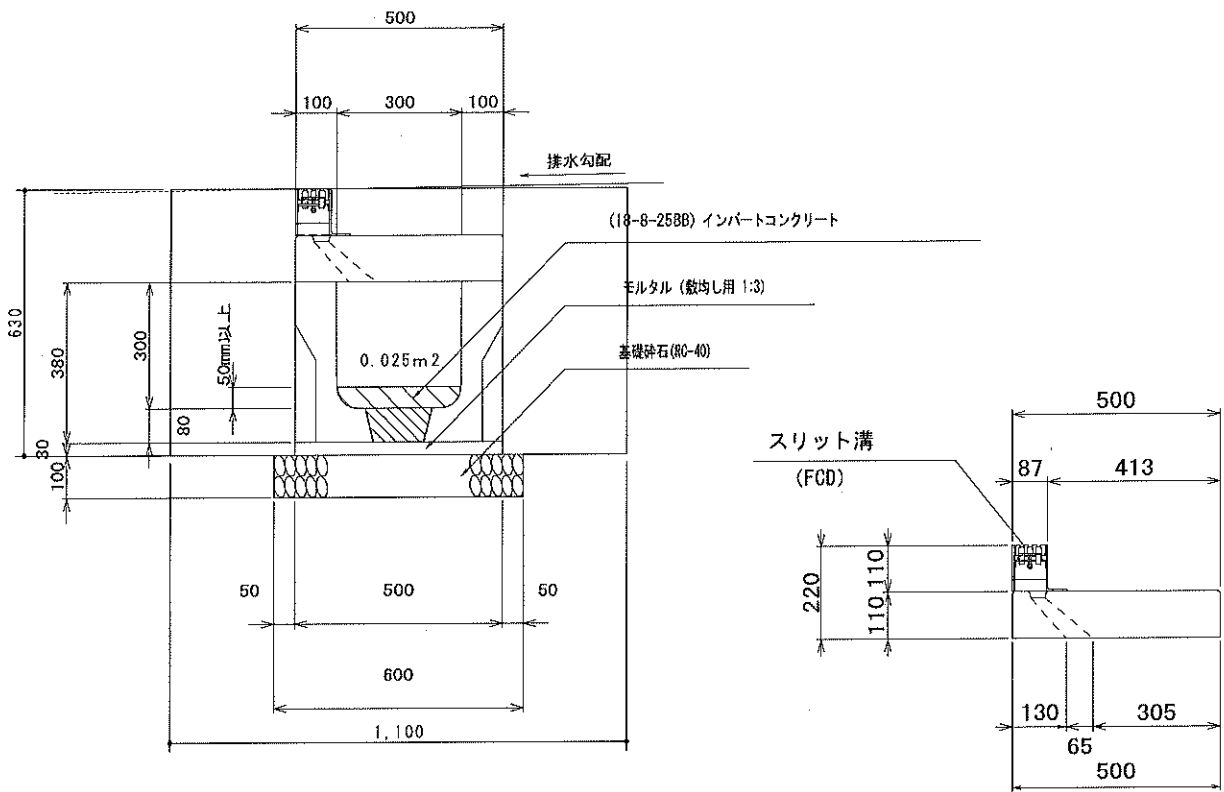
名 称	規 格	算 式	数 量
床 掘		$V = (0.52 \times 0.15 + 1.02 \times 0.54) \times 100 = 62.880$	62.9 m ³
埋 戻		$V = 62.880 - 30.480 = 32.400$	32.4 m ³
残 土		$V = \frac{(0.52 \times 0.15 + 0.42 \times (0.03 + 0.46 + 0.05)) \times 1}{00} = 30.480$	30.5 m ³
基面整正		$A = 0.52 \times 100 = 52.000$	52.0 m ²
基礎碎石	(RC-40)	$A = 0.52 \times 100 = 52.000$	52.0 m ²
		$V = 0.52 \times 0.15 \times 100 = 7.800$	7.8 m ³
モルタル	(敷均し用 1:3)	$V = 0.42 \times 0.03 \times 100 = 1.260$	1.3 m ³
側溝工管(函) 渠型側溝	300×300(L=1995,995)	$N = 100 / 1.995 = 50.125$	50.1 本
		$N = 100 / 0.995 = 100.503$	100.5 本

種 別	側溝工 プレキャストU型側溝 (T-14 横断側溝) 単位 数量計算	100m 当り
-----	------------------------------------	---------



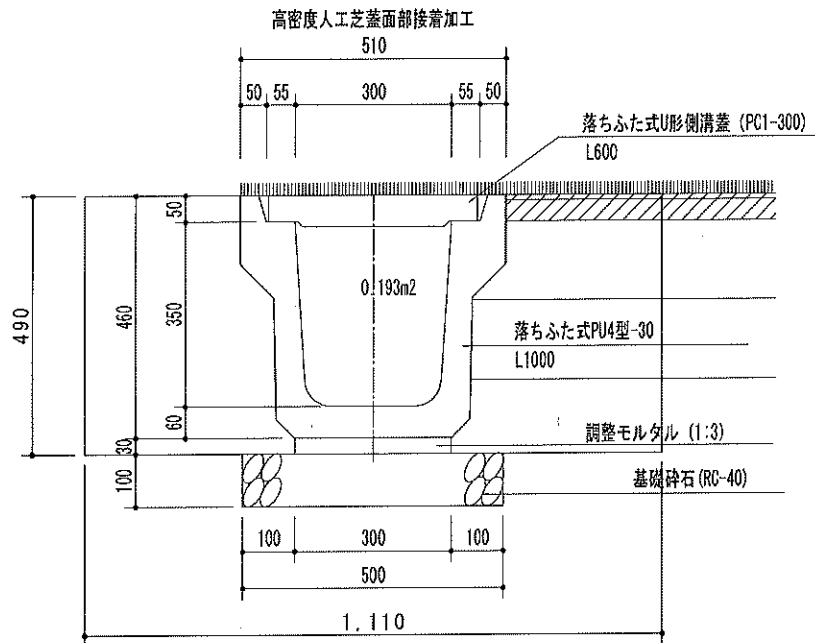
名 称	規 格	算 式	数 量
床 掘		$V = (0.6 \times 0.15 + 1.2 \times 0.575) \times 100 = 78.000$	78.0 m ³
埋 戻		$V = 78.000 - 38.750 = 39.250$	39.3 m ³
残 土		$V = (0.6 \times 0.25 + 0.5 \times (0.02 + 0.455)) \times 100 = 38.750$	38.8 m ³
基面整正		$A = 0.6 \times 100 = 60.000$	60.0 m ²
基礎碎石	(RC-40)	$A = 0.6 \times 100 = 60.000$	60.0 m ²
		$V = 0.6 \times 0.15 \times 100 = 9.000$	9.0 m ³
コンクリート	(18-8-25BB)	$V = 0.6 \times 0.1 \times 100 = 6.000$	6.0 m ³
型枠	直線	$A = 0.1 \times 2 \times 100 = 20.000$	20.0 m ²
モルタル	(敷均し用 1:3)	$V = 0.5 \times 0.02 \times 100 = 1.000$	1.0 m ³
プレキャストU型側溝	(T-14 車道横断)	$N = 100.000$	100.0 本
グレーチング蓋	(T-14 車道横断)	$N = 100.000$	100.0 枚

種 別	側溝工管 (函) 渠型側溝300×300 (Co蓋+スリットグレーチング) 単位 数量 計算	100m 当り
-----	--	---------



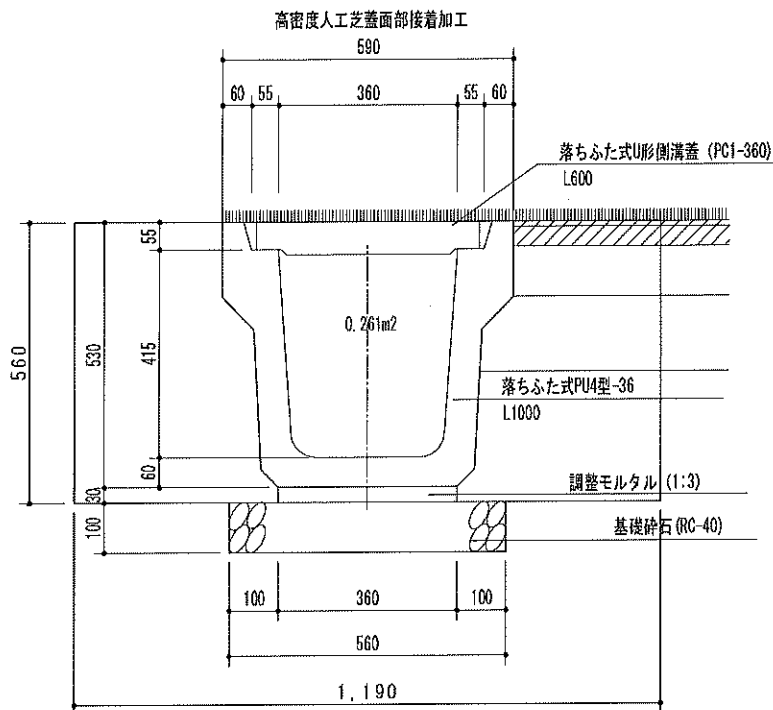
名 称	規 格	算 式	数 量
床 掘		$V = (0.6 \times 0.1 + 1.1 \times 0.63) \times 100 = 75.300$	75.3 m ³
埋 戻		$V = 75.300 - 37.500 = 37.800$	37.8 m ³
残 土		$V = (0.6 \times 0.1 + 0.5 \times (0.03 + 0.38 + 0.22)) \times 100 = 37.500$	37.5 m ³
基面整正		$A = 0.6 \times 100 = 60.000$	60.0 m ²
基礎碎石	(RC-40)	$A = 0.6 \times 100 = 60.000$	60.0 m ²
		$V = 0.6 \times 0.1 \times 100 = 6.000$	6.0 m ³
モルタル	(敷均し用 1:3)	$V = 0.5 \times 0.03 \times 100 = 1.500$	1.5 m ³
インパートコ ンクリート	(18-8-25BB)	$V = 0.025 \times 100 = 2.500$	2.5 m ³
ランドスケ ープ側溝	300×300スリット溝付	$N = 100/2 = 50.000$	50.0 本
ランドスケ ープ側溝蓋	300*2000*グレーチング付き	$N = 100/2 = 50.000$	50.0 枚

種 別	側溝工 プレキャストU型側溝 (落蓋) 300型 単位 数量 計算	100m 当り
-----	-----------------------------------	---------



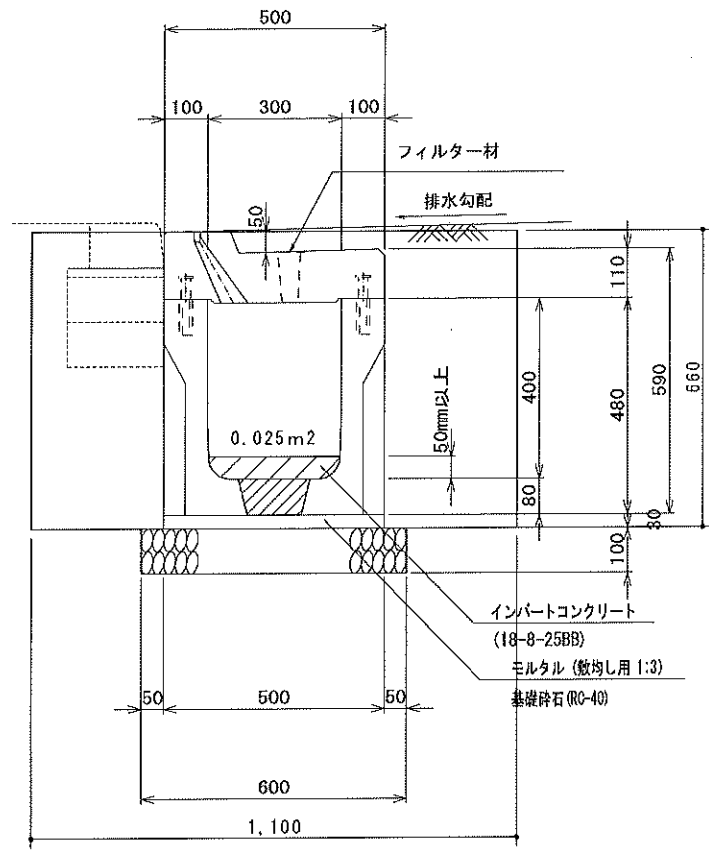
名 称	規 格	算 式	数 量
床 掘		$V = (0.5 \times 0.1 + 1.11 \times 0.49) \times 100 = 59.390$	59.4 m ³
埋 戻		$V = 59.390 - 25.200 = 34.190$	34.2 m ³
残 土		$V = (0.500 \times 0.100 + 0.300 \times 0.03 + 0.193) \times 100 = 25.200$	25.2 m ³
基面整正		$A = 0.5 \times 100 = 50.000$	50.0 m ²
基礎碎石	(RC-40)	$A = 0.5 \times 100 = 50.000$	50.0 m ²
		$V = 0.5 \times 0.1 \times 100 = 5.000$	5.0 m ³
調整モルタル	(1:3)	$V = 0.3 \times 0.03 \times 100 = 0.900$	0.9 m ³
プレキャストU型側溝	特車U型側溝30型 長100cm	$N = 100 / 0.5 = 200.000$	100.0 本
蓋	落ちふた式U形側溝蓋 L500	$N = 100 / 0.5 = 200.000$	200.0 枚
	高密度人工芝蓋面部接着加工	$A = 0.51 \times 100 = 51.000$	51.0 m ²

種 別	側溝工 プレキャストU型側溝 (落蓋) 360型 単位 数量 計算	100m 当り
-----	-----------------------------------	---------



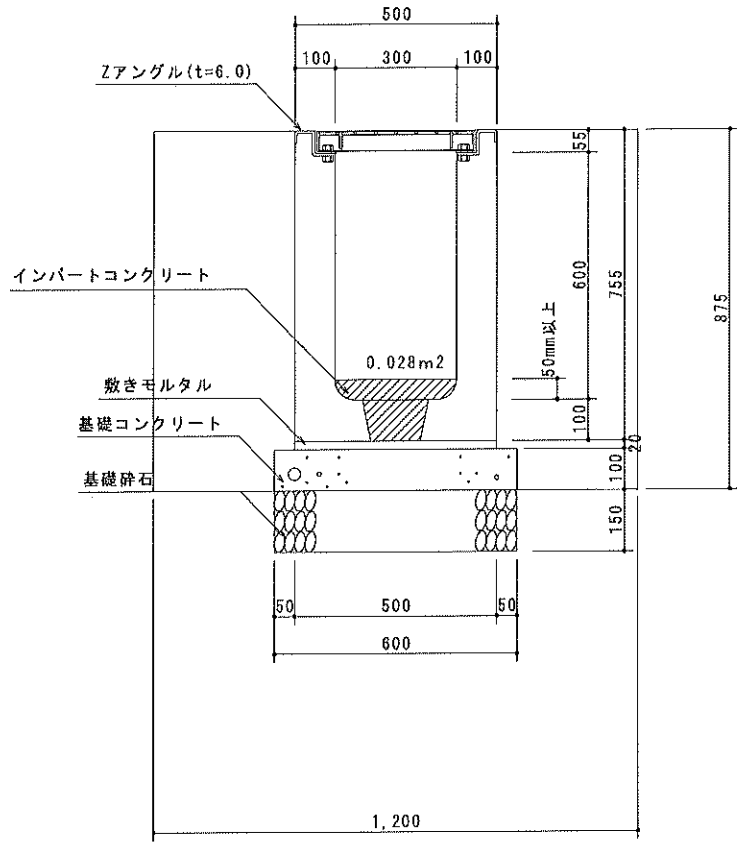
名 称	規 格	算 式	数 量
床 掘		$V = (0.56 \times 0.1 + 1.19 \times 0.56) \times 100 = 72.240$	72.2 m3
埋 戻		$V = 72.240 - 32.780 = 39.460$	39.5 m3
残 土		$V = (0.56 \times 0.1 + 0.36 \times 0.03 + 0.261) \times 100 = 32.780$	32.8 m3
基面整正		$A = 0.56 \times 100 = 56.000$	56.0 m2
基礎碎石	(RC-40)	$A = 0.56 \times 100 = 56.000$	56.0 m2
		$V = 0.56 \times 0.1 \times 100 = 5.600$	5.6 m3
調整モルタル	(1:3)	$V = 0.36 \times 0.03 \times 100 = 1.080$	1.1 m3
側溝	特車U型側溝36型 長60cm	$N = 100 / 0.6 = 166.667$	166.7 本
蓋	落ちふた式U形側溝蓋 L600	$N = 100 / 0.6 = 166.667$	166.7 枚
	高密度人工芝蓋面部接着加工	$A = 0.59 \times 100 = 59.000$	59.0 m2

種 別	側溝工 自由勾配側溝 (函渠型側溝タイプ) 300×400 単位 数量計算	100m 当り
-----	---------------------------------------	---------



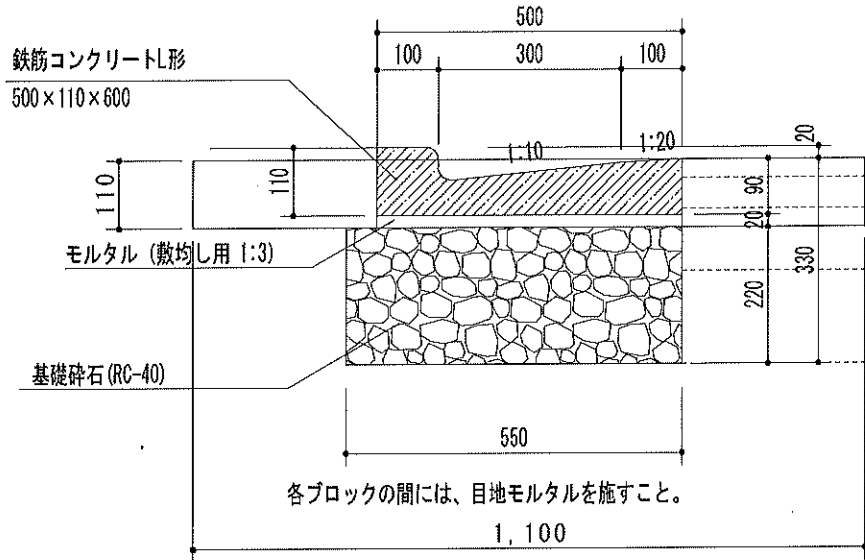
名 称	規 格	算 式	数 量
床 掘		$V = (0.6 \times 0.1 + 1.1 \times 0.66) \times 100 = 78.600$	78.6 m ³
埋 戻		$V = 78.600 - 39.500 = 39.100$	39.1 m ³
残 土		$V = (0.6 \times 0.1 + 0.5 \times (0.03 + 0.59 + 0.05)) \times 100 = 39.500$	39.5 m ³
基面整正		$A = 0.6 \times 100 = 60.000$	60.0 m ²
基礎碎石	(RC-40)	$A = 0.6 \times 100 = 60.000$	60.0 m ²
		$V = 0.6 \times 0.1 \times 100 = 6.000$	6.0 m ³
モルタル	(敷均し用 1:3)	$V = 0.5 \times 0.03 \times 100 = 1.500$	1.5 m ³
インバートコンクリート	(18-8-25BB)	$V = 0.025 \times 100 = 2.500$	2.5 m ³
自由勾配側溝 (函渠型側溝タイプ)	300×400 (L=1995, 995)	$N = 100 / 1.995 = 50.125$	50.1 本
		$N = 100 / 0.995 = 100.503$	100.5 本
側溝蓋		$N = 100 / 2000 = 50.000$	50.0 本

種 別	側溝工 自由勾配側溝 (函渠型側溝タイプ) 横断部300×600 単 位 数 量 計 算	100m 当り
-----	--	---------



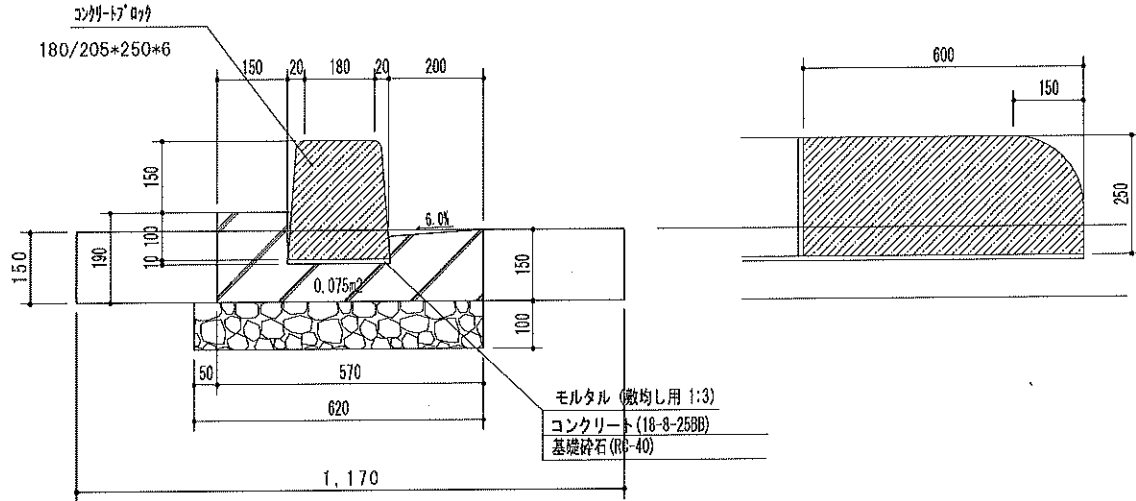
名 称	規 格	算 式	数 量
床 掘		$V = (0.6 \times 0.15 + 1.2 \times 0.875) \times 100 = 114.000$	114.0 m ³
埋 戻		$V = 114.000 - 53.750 = 60.250$	60.3 m ³
残 土		$V = (0.6 \times 0.25 + 0.5 \times (0.02 + 0.755)) \times 100 = 53.750$	53.8 m ³
基面整正		$A = 0.6 \times 100 = 60.000$	60.0 m ²
基礎碎石	(RC-40)	$A = 0.6 \times 100 = 60.000$	60.0 m ²
		$V = 0.6 \times 0.15 \times 100 = 9.000$	9.0 m ³
モルタル	(敷均し用 1:3)	$V = 0.5 \times 0.02 \times 100 = 1.000$	1.0 m ³
インバートコンクリート	(18-8-25BB)	$V = 0.028 \times 100 = 2.800$	2.8 m ³
コンクリート	(18-8-25BB)	$V = 0.6 \times 0.1 \times 100 = 6.000$	6.0 m ³
型枠	直線	$A = 0.1 \times 2 \times 100 = 20.000$	20.0 m ²
自由勾配側溝	300×600 (L=1995, 995)	$N = 100 / 1.995 = 50.125$	50.1 本
		$N = 100 / 0.995 = 100.503$	100.5 本

種 別	側溝工 プレキャストL型側溝PL2-B300-H100 (乗入れ用、段差2cm) 単 位 数 量 計 算	100m 当り
-----	--	---------



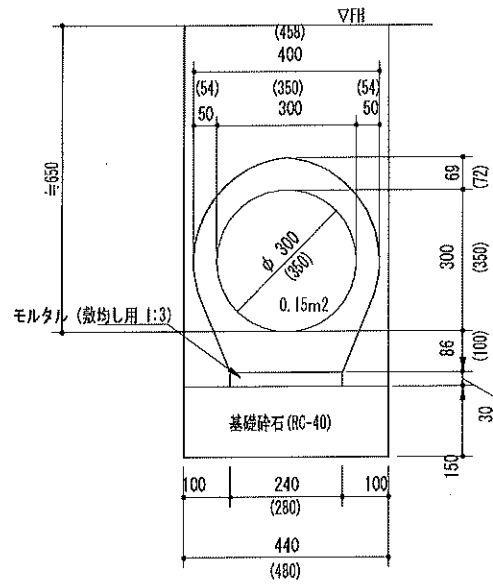
名 称	規 格	算 式	数 量
床 掘		$V = (0.55 \times 0.22 + 1.1 \times 0.11) \times 100 = 24.200$	24.2 m ³
埋 戻		$V = 24.200 - 17.600 = 6.600$	6.6 m ³
残 土		$V = (0.55 \times 0.22 + 0.5 \times 0.11) \times 100 = 17.600$	17.6 m ³
基礎砕石	(RC-40)	$A = 0.55 \times 100 = 55.000$	55.0 m ²
		$V = 0.55 \times 0.22 \times 100 = 12.100$	12.1 m ³
モルタル	(敷均し用 1:3)	$V = 0.5 \times 0.02 \times 100 = 1.000$	1.0 m ³
側溝	鉄筋コンクリートL形 500×110×600	$N = 100 / 0.6 = 166.667$	166.7 本

種 別	側溝工 現場打L型側溝L4-B200-T150 (乗入れ用、段差5cm) 端部	単 位 数 量 計 算	100箇所 当り
-----	---	-------------	----------



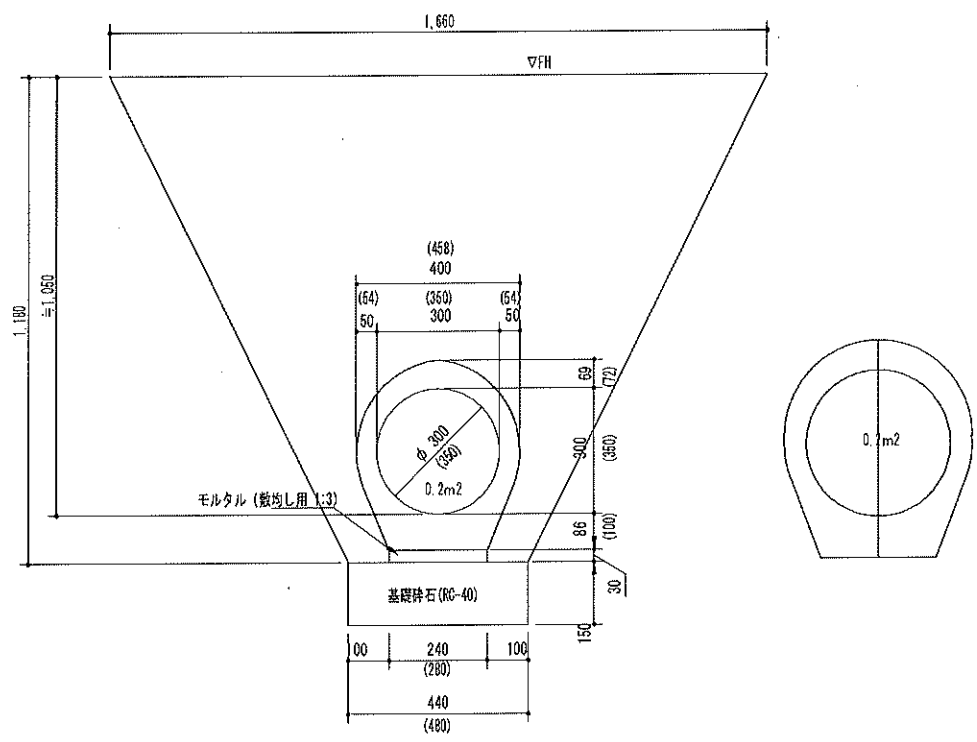
名 称	規 格	算 式	数 量
床 掘		$V = (0.62 \times 0.1 + 1.17 \times 0.15) \times 0.6 \times 100 = 14.250$	14.3 m ³
埋 戻		$V = 14.250 - 8.850 = 5.400$	5.4 m ³
残 土		$V = (0.62 \times 0.1 + 0.57 \times 0.15) \times 0.6 \times 100 = 8.850$	8.9 m ³
基礎砕石	(RC-40)	$A = 0.62 \times 0.6 \times 100 = 37.200$	37.2 m ²
		$V = 0.62 \times 0.1 \times 0.6 \times 100 = 3.720$	3.7 m ³
モルタル	(敷均し用 1:3)	$V = 0.22 \times 0.01 \times 0.6 \times 100 = 0.132$	0.1 m ³
コンクリート	(18-8-25BB)	$V = 0.075 \times 0.6 \times 100 = 4.500$	4.5 m ³
型枠	直線	$A = (0.19 + 0.15) \times 0.6 \times 100 = 20.400$	20.4 m ²
コンクリートブロック	180/220×250×600端部用	$N = 100.000$	100.0 本

種 別	管渠工 台付管D300	単 位 数 量 計 算	100m 当り
-----	-------------	-------------	---------



名 称	規 格	算 式	数 量
床 掘		$V = 0.44 * (0.65 + 0.086 + 0.03 + 0.15) * 100 = 40.304$	40.3 m ³
埋 戻		$V = 40.304 - 22.320 = 17.984$	18.0 m ³
残 土		$V = (0.44 * 0.15 + 0.24 * 0.03 + 0.15) * 100 = 22.320$	22.3 m ³
基面整正		$A = 0.44 * 100 = 44.000$	44.0 m ²
基礎碎石	(RC-40)	$A = 0.44 * 100 = 44.000$	44.0 m ²
		$V = 0.44 * 0.15 * 100 = 6.600$	6.6 m ³
モルタル	(敷均し用 1:3)	$V = 0.24 * 0.03 * 100 = 0.720$	0.7 m ³
台付管	φ 300	$N = 100 / 2 = 50.000$	50.0 本

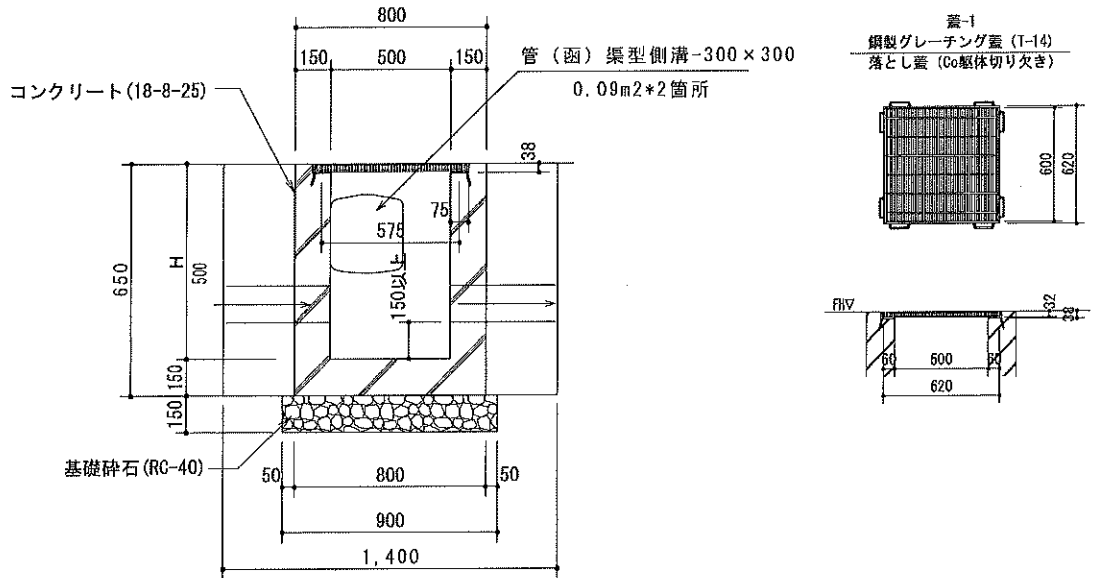
種 別	管渠工 台付管D350	単位 数量 計算	100m 当り
-----	-------------	----------	---------



* ()寸法はφ350とする。

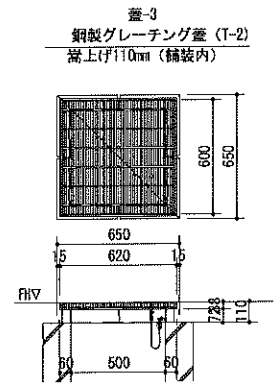
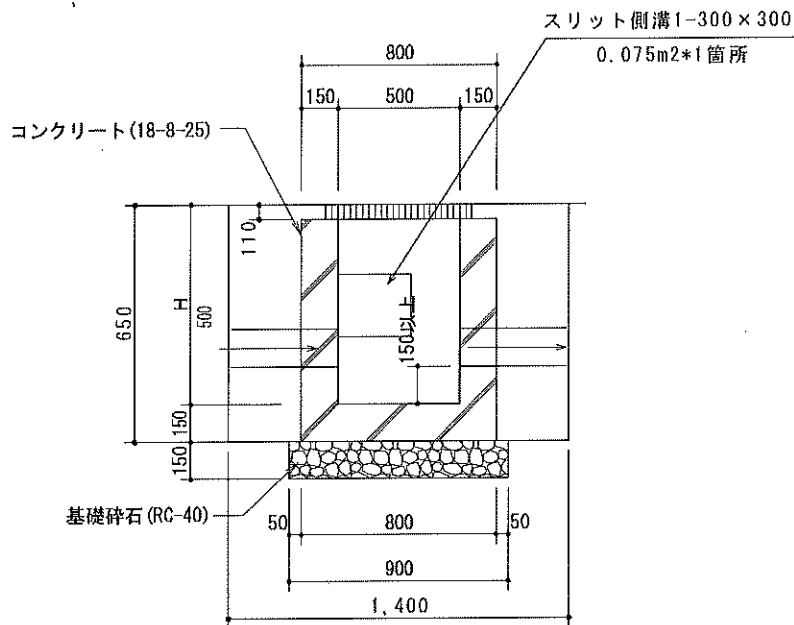
名 称	規 格	算 式	数 量
床 掘		$V = ((1.66+0.48) \times 1.18/2 + 0.48 \times 0.15) \times 100 = 133.460$	133.5 m ³
埋 戻		$V = 133.460 - 28.040 = 105.420$	105.4 m ³
残 土		$V = (0.48 \times 0.15 + 0.28 \times 0.03 + 0.2) \times 100 = 28.040$	28.0 m ³
基面整正		$A = 0.48 \times 100 = 48.000$	48.0 m ²
基礎碎石	(RC-40)	$A = 0.48 \times 100 = 48.000$	48.0 m ²
		$V = 0.48 \times 0.15 \times 100 = 7.200$	7.2 m ³
モルタル	(数均し用 1:3)	$V = 0.28 \times 0.03 \times 100 = 0.840$	0.8 m ³
台付管	φ 350	$N = 100/2 = 50.000$	50.0 本

種 別	集水桝・マンホール工 集水桝500×500×500 蓋-1 単位 数量 計算	1基 当り
-----	--	-------



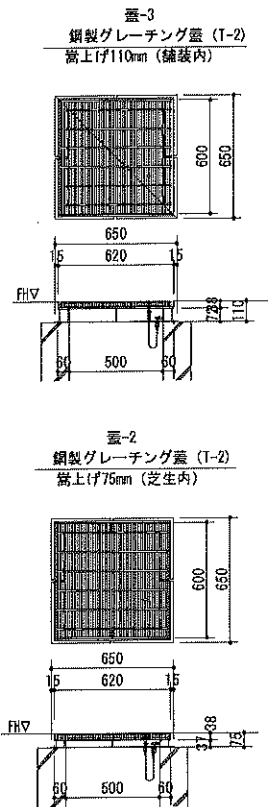
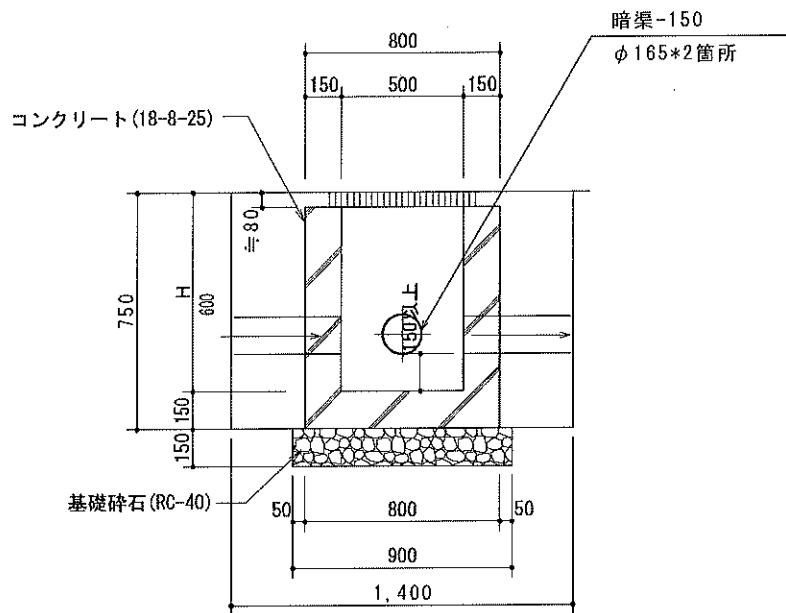
名 称	規 格	算 式	数 量	
床掘り		$V = 0.9 \times 0.9 \times 0.15 + 1.4 \times 1.4 \times 0.65$	$= 1.396$	1.4 m ³
埋戻し		$V = 1.396 - 0.538$	$= 0.858$	0.9 m ³
残土		$V = 0.9 \times 0.9 \times 0.15 + 0.8 \times 0.8 \times 0.65$	$= 0.538$	0.5 m ³
基礎碎石	(RC-40)	$A = 0.9 \times 0.9$	$= 0.810$	0.8 m ³
コンクリート	(18-8-25BB)	$V = 0.8 \times 0.8 \times 0.65 - 0.5 \times 0.5 \times 0.5 - (0.038 \times 0.075 \times 0.575 \times 4 + 0.09 \times 0.15 \times 2)$	$= 0.257$	0.26 m ³
型枠	直線	$A = (0.8 \times 0.65 + 0.5 \times 0.5) \times 4 - 0.09 \times 2 \times 2$	$= 2.720$	2.7 m ²
蓋-1	鋼製グレーチング蓋落とし蓋 (Co躯体切り欠き)	$N =$	$= 1.000$	1 枚

種 別	集水桝・マンホール工 集水桝500×500×500 蓋-3 単 位 数 量 計 算	1基 当 り
-----	---	--------



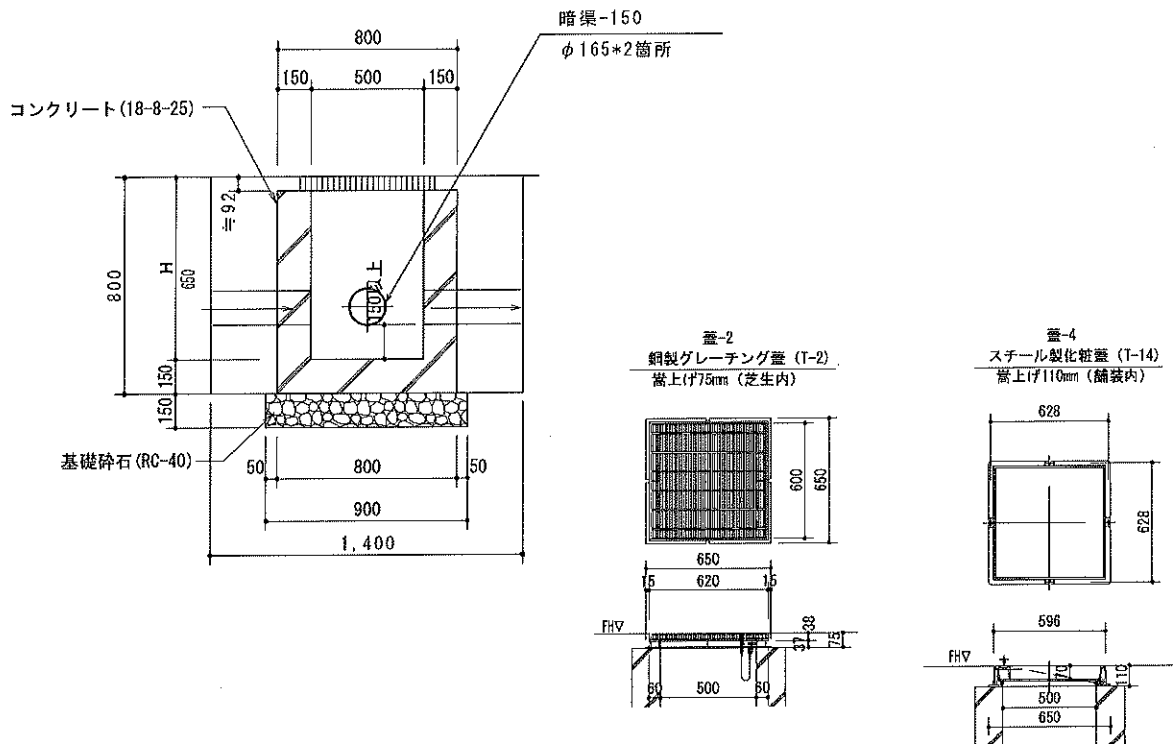
名 称	規 格	算 式	数 量
床掘り		$V = 0.9 * 0.9 * 0.15 + 1.4 * 1.4 * 0.65 = 1.396$	1.4 m ³
埋戻し		$V = 1.396 - 0.538 = 0.858$	0.9 m ³
残土		$V = 0.9 * 0.9 * 0.15 + 0.8 * 0.8 * 0.65 = 0.538$	0.5 m ³
基礎碎石	(RC-40)	$A = 0.9 * 0.9 = 0.810$	0.8 m ²
コンクリート	(18-8-25BB)	$V = 0.8 * 0.8 * (0.65 - 0.11) - 0.5 * 0.5 * (0.5 - 0.11) - (0.075 * 0.15) = 0.237$	0.24 m ³
型枠	直線	$A = 0.8 * (0.65 - 0.11) * 4 + 0.5 * (0.5 - 0.11) * 4 - (0.075 * 2) = 2.358$	2.4 m ²
蓋-3	鋼製グレーチング蓋 嵩上げ 110mm (舗装内)	$N = 1.000$	1 枚

種 別	集水桝・マンホール工 集水桝500×500×600 蓋-2, 蓋-3 単 位 数 量 計 算	1基 当 り
-----	--	--------



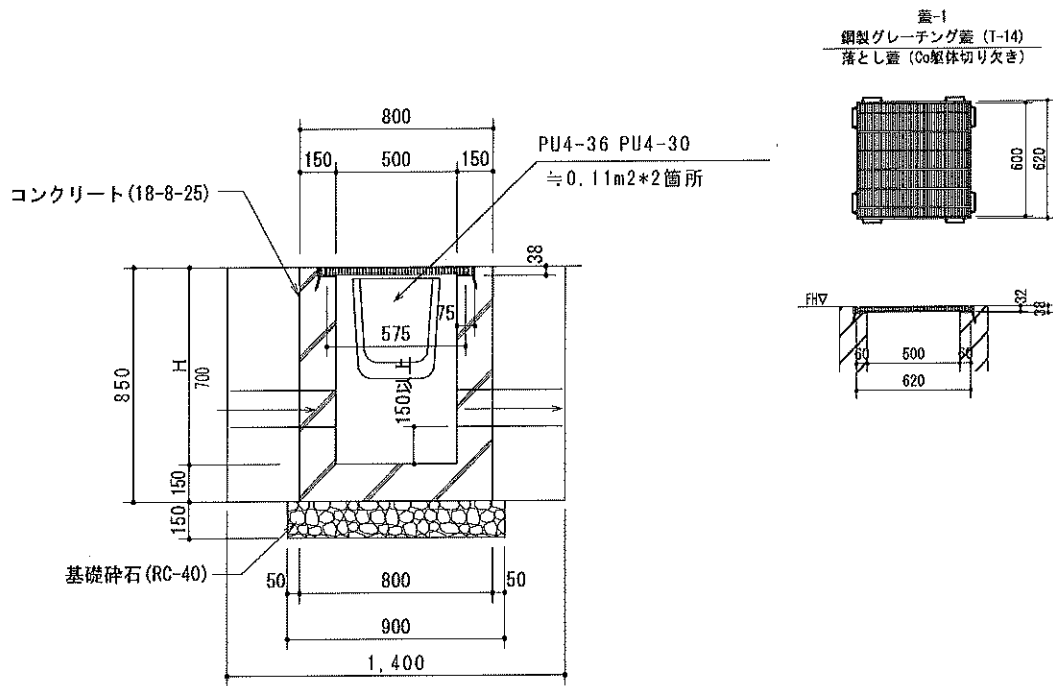
名 称	規 格	算 式	数 量
床掘り		$V = 0.9 \times 0.9 \times 0.15 + 1.4 \times 1.4 \times 0.75 = 1.592$	1.6 m ³
埋戻し		$V = 1.592 - 0.602 = 0.990$	1.0 m ³
残土		$V = 0.9 \times 0.9 \times 0.15 + 0.8 \times 0.8 \times 0.75 = 0.602$	0.6 m ³
基礎砕石	(RC-40)	$A = 0.9 \times 0.9 = 0.810$	0.8 m ²
コンクリート	(18-8-25BB)	$V = 0.8 \times 0.8 \times (0.75 - 0.08) - 0.5 \times 0.5 \times (0.6 - 0.08) - (0.165 \times 0.165 \times \pi / 4 \times 0.15 \times 2) = 0.292$	0.29 m ³
型枠	直線	$A = 0.8 \times (0.75 - 0.08) \times 4 + 0.5 \times (0.6 - 0.08) \times 4 - (0.165 \times 0.165 \times \pi / 4 \times 2 \times 2) = 3.098$	3.1 m ²
蓋-2	鋼製グレーチング蓋嵩上げ75mm (芝生内)	$N = 1.000$	1 枚
蓋-3	鋼製グレーチング蓋嵩上げ110mm (舗装内)	$N = 1.000$	1 枚

種 別	集水桝・マンホール工 集水桝500×500×650 蓋-2,蓋-4 単 位 数 量 計 算	1基 当 り
-----	---	--------



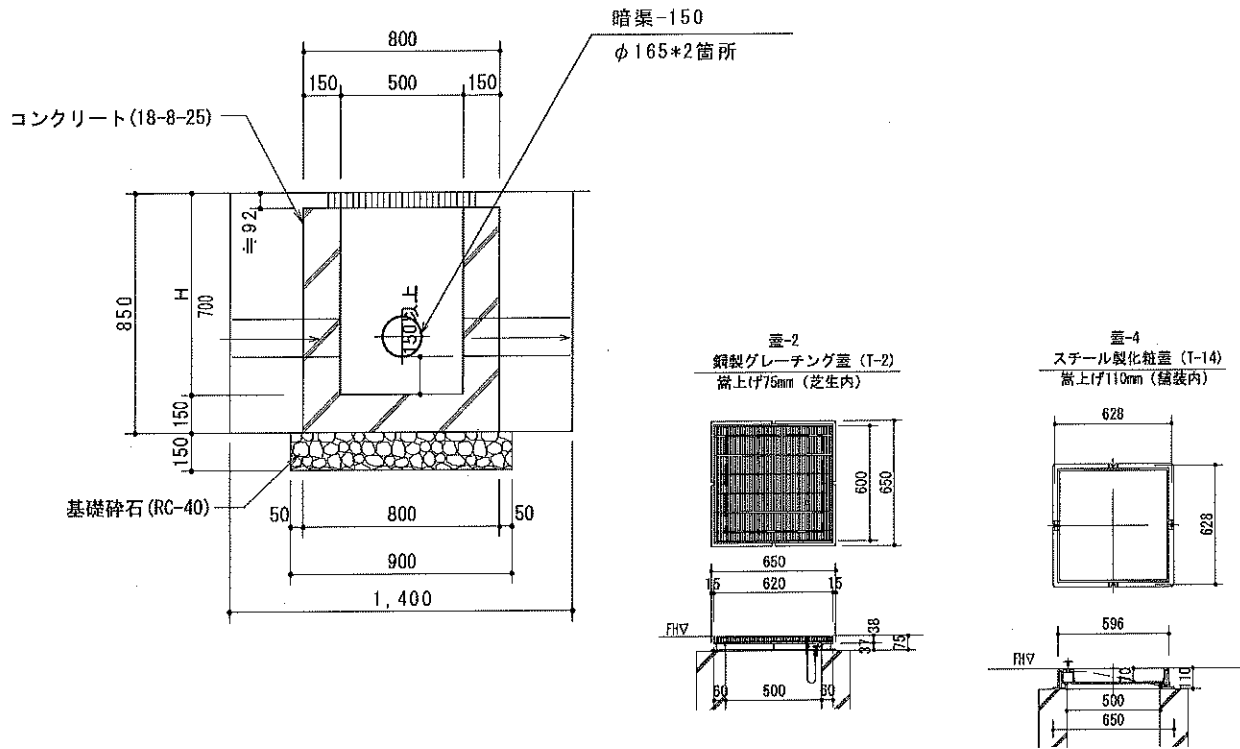
名 称	規 格	算 式	数 量
床掘り		$V = 0.9 * 0.9 * 0.15 + 1.4 * 1.4 * 0.8$	$= 1.690$ 1.7 m ³
埋戻し		$V = 1.690 - 0.634$	$= 1.056$ 1.1 m ³
残土		$V = 0.9 * 0.9 * 0.15 + 0.8 * 0.8 * 0.8$	$= 0.634$ 0.6 m ³
基礎碎石	(RC-40)	$A = 0.9 * 0.9$	$= 0.810$ 0.8 m ²
コンクリート	(18-8-25BB)	$V = 0.8 * 0.8 * (0.8 - 0.092) - 0.5 * 0.5 * (0.65 - 0.092) - (0.165 * 0.165 * \pi / 4 * 0.15 * 2)$	$= 0.307$ 0.31 m ³
型枠	直線	$A = 0.8 * (0.8 - 0.092) * 4 + 0.5 * (0.65 - 0.092) * 4 - (0.165 * 0.165 * \pi / 4 * 2 * 2)$	$= 3.296$ 3.3 m ²
蓋-2	鋼製グレーティング蓋嵩上げ76mm (芝生内)	$N =$	$= 1.000$ 1 枚
蓋-4	スチール製化粧蓋嵩上げ110mm (舗装内)	$N =$	$= 1.000$ 1 枚

種 別	集水枡・マンホール工 集水枡500×500×700 蓋-1 単位 数量 計算	1基 当り
-----	--	-------



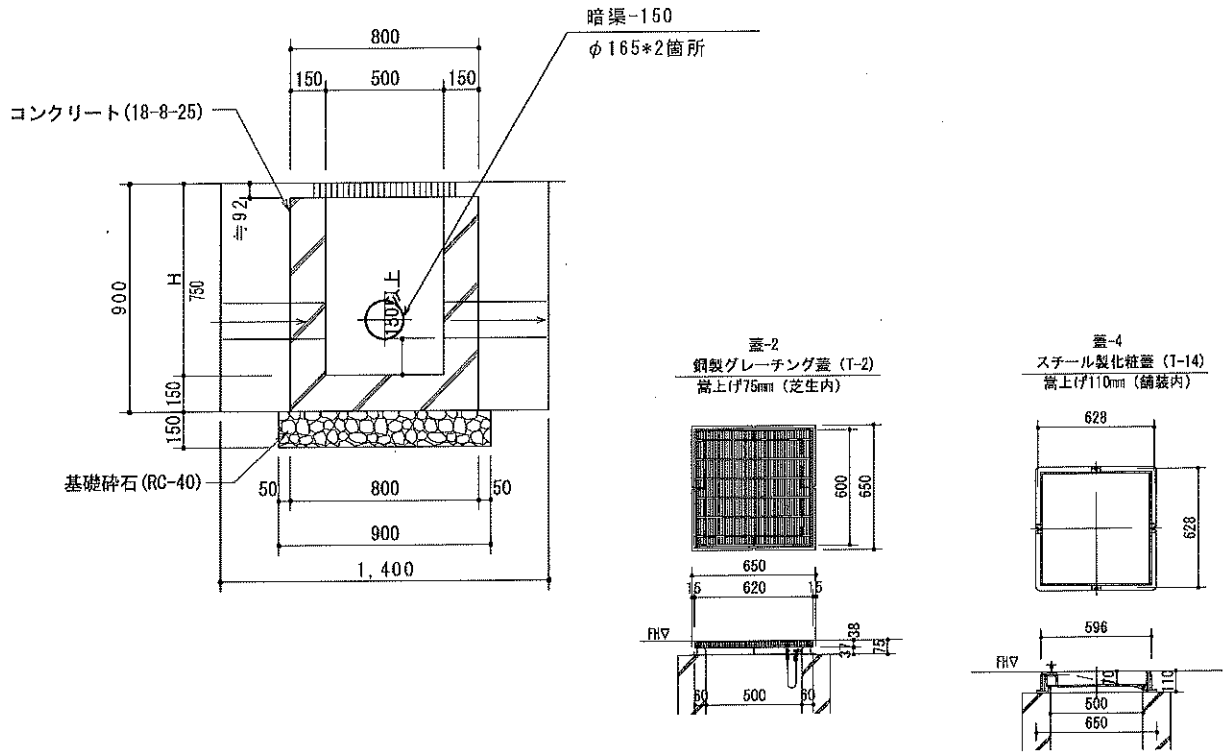
名 称	規 格	算 式	数 量	
床掘り		$V = 0.9 * 0.9 * 0.15 + 1.4 * 1.4 * 0.85$	$= 1.788$	1.8 m ³
埋戻し		$V = 1.788 - 0.666$	$= 1.122$	1.1 m ³
残土		$V = 0.9 * 0.9 * 0.15 + 0.8 * 0.8 * 0.85$	$= 0.666$	0.7 m ³
基礎碎石	(RC-40)	$A = 0.9 * 0.9$	$= 0.810$	0.8 m ²
コンクリート	(18-8-25BB)	$V = 0.8 * 0.8 * 0.85 - 0.5 * 0.5 * 0.7 - (0.038 * 0.075 * 0.575 * 4 + 0.11 * 0.15 * 2)$	$= 0.329$	0.33 m ³
型枠	直線	$A = (0.8 * 0.85 + 0.5 * 0.7) * 4 - (0.11 * 2 * 2)$	$= 3.680$	3.7 m ²
蓋-1	鋼製グレーチング蓋落とし蓋 (Co躯体切り欠き)	$N =$	$= 1.000$	1 枚

種 別	集水桝・マンホール工 集水桝500×500×700 蓋-2,蓋-4 単 位 数 量 計 算	1基 当 り
-----	---	--------



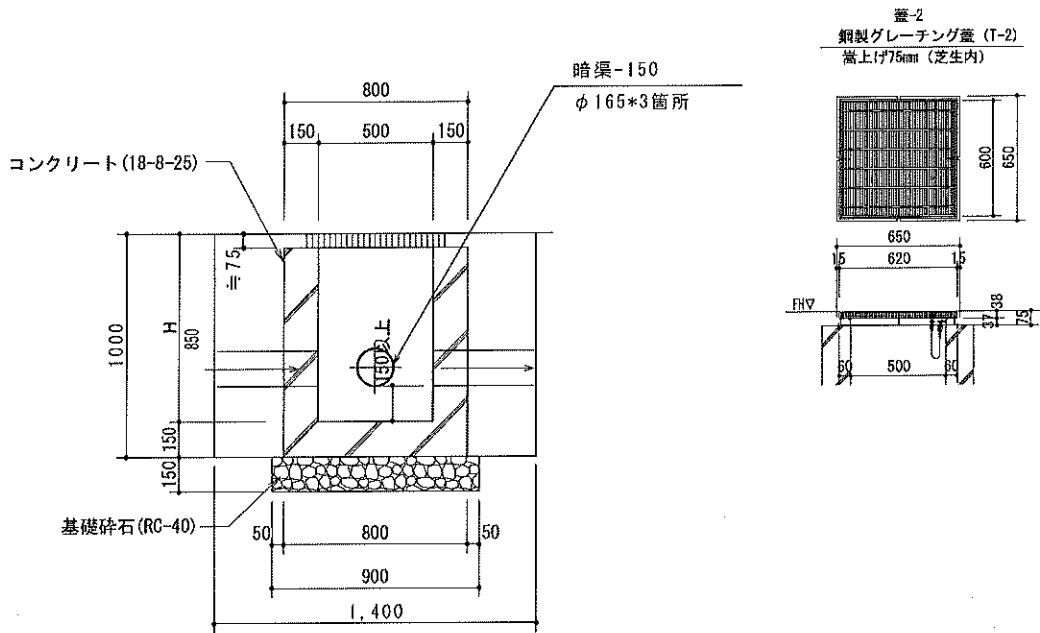
名 称	規 格	算 式	数 量	
床掘り		$V = 0.9 \times 0.9 \times 0.15 + 1.4 \times 1.4 \times 0.85$	$= 1.788$	1.8 m ³
埋戻し		$V = 1.788 - 0.666$	$= 1.122$	1.1 m ³
残土		$V = 0.9 \times 0.9 \times 0.15 + 0.8 \times 0.8 \times 0.85$	$= 0.666$	0.7 m ³
基礎碎石	(RC-40)	$A = 0.9 \times 0.9$	$= 0.810$	0.8 m ²
コンクリート	(18-8-25BB)	$V = 0.8 \times 0.8 \times (0.85 - 0.092) - 0.5 \times 0.5 \times (0.7 - 0.092) - (0.165 \times 0.165 \times \pi / 4 \times 0.15 \times 2)$	$= 0.327$	0.33 m ³
型枠	直線	$A = 0.8 \times (0.85 - 0.092) \times 4 + 0.5 \times (0.7 - 0.092) \times 4 - (0.165 \times 0.165 \times \pi / 4 \times 4)$	$= 3.556$	3.6 m ²
蓋-2	鋼製グレーチング蓋 嵩上げ75mm (芝生内)	$N =$	$= 1.000$	1 枚
蓋-4	スチール製化粧蓋 嵩上げ110mm (舗装内)	$N =$	$= 1.000$	1 枚

種 別	集水桝・マンホール工 集水桝500×500×750 蓋-2, 蓋-4 単 位 数 量 計 算	1基 当 り
-----	--	--------



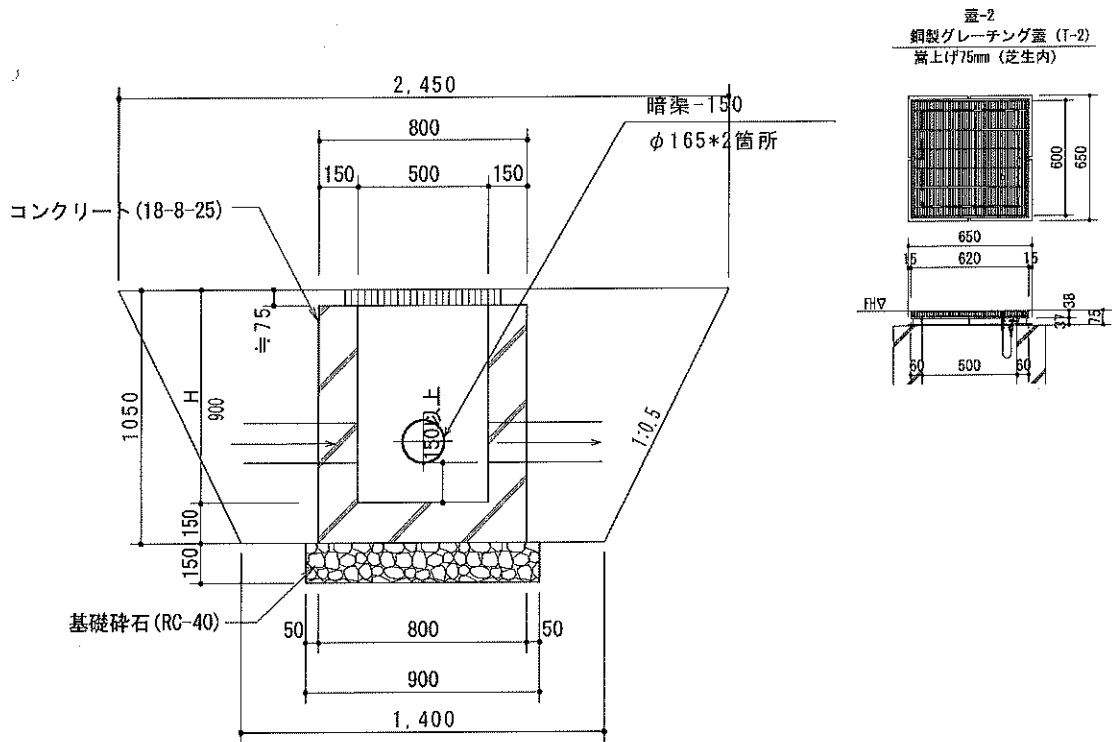
名 称	規 格	算 式	数 量
床掘り		$V = 0.9 \times 0.9 \times 0.15 + 1.4 \times 1.4 \times 0.9$	$= 1.886$ 1.9 m ³
埋戻し		$V = 1.886 - 0.698$	$= 1.188$ 1.2 m ³
残土		$V = 0.9 \times 0.9 \times 0.15 + 0.8 \times 0.8 \times 0.9$	$= 0.698$ 0.7 m ³
基礎碎石	(RC-40)	$A = 0.9 \times 0.9$	$= 0.810$ 0.8 m ²
コンクリート	(18-8-25BB)	$V = 0.8 \times 0.8 \times (0.9 - 0.092) - 0.5 \times 0.5 \times (0.75 - 0.092) - (0.165 \times 0.165 \times \pi / 4 \times 0.15 \times 2)$	$= 0.346$ 0.35 m ³
型枠	直線	$A = 0.8 \times (0.9 - 0.092) \times 4 + 0.5 \times (0.75 - 0.092) \times 4 - (0.165 \times 0.165 \times \pi / 4 \times 2 \times 2)$	$= 3.816$ 3.8 m ²
蓋-2	鋼製グレーチング蓋嵩上げ75mm (芝生内)	N =	= 1.000 1 枚
蓋-4	スチール製化粧蓋嵩上げ110mm (舗装内)	N =	= 1.000 1 枚

種 別	集水桝・マンホール工 集水桝500×500×850 単位 数量 計算	1基 当り
-----	------------------------------------	-------



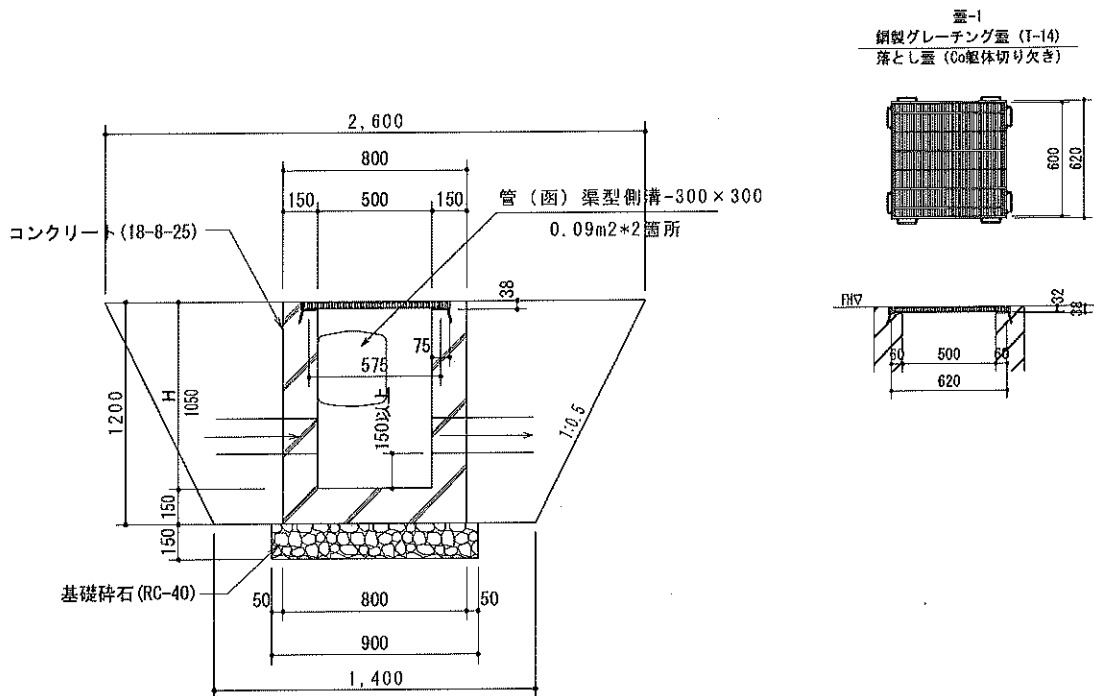
名 称	規 格	算 式	数 量	
床掘り		$V = 0.9 \times 0.9 \times 0.15 + 1.4 \times 1.4 \times 1$	$= 2.082$	2.1 m ³
埋戻し		$V = 2.082 - 0.762$	$= 1.320$	1.3 m ³
残土		$V = 0.9 \times 0.9 \times 0.15 + 0.8 \times 0.8 \times 1$	$= 0.762$	0.8 m ³
基礎碎石	(RC-40)	$A = 0.9 \times 0.9$	$= 0.810$	0.8 m ²
コンクリート	(18-8-25BB)	$V = 0.8 \times 0.8 \times (1 - 0.075) - 0.5 \times 0.5 \times (0.85 - 0.075) - (0.165 \times 0.165 \times \pi / 4 \times 0.15 \times 3)$	$= 0.389$	0.39 m ³
型枠	直線	$A = 0.8 \times (1 - 0.075) \times 4 + 0.5 \times (0.85 - 0.075) \times 4 - (0.165 \times 0.165 \times \pi / 4 \times 2 \times 3)$	$= 4.382$	4.4 m ²
蓋-2	鋼製グレーチング蓋嵩上げ75mm (芝生内)	$N =$	$= 1.000$	1 枚

種 別	集水樹・マンホール工 集水樹500×500×900 単位 数量 計算	1基 当り
-----	------------------------------------	-------



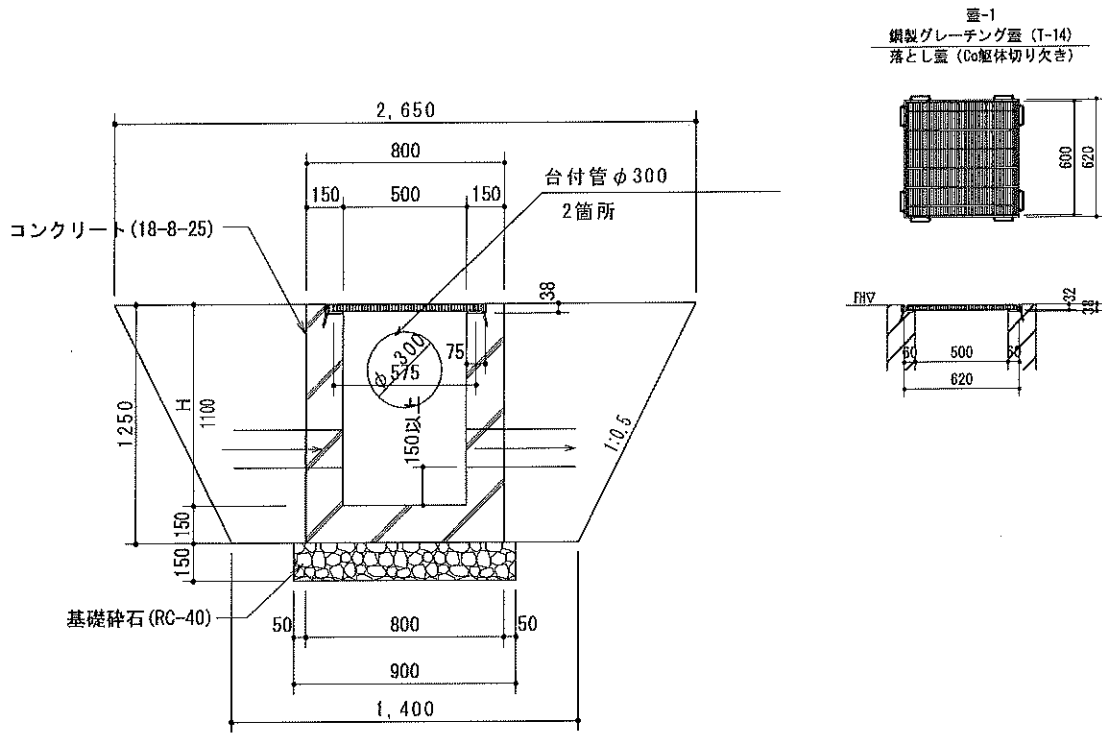
名 称	規 格	算 式	数 量
床掘り		$V = 1/3 * 1.05 * (2.45 * 2.45 + 2.45 * 1.4 + 1.4 * 1.4) + 0.9 * 0.9 * 0.15$	4.109 4.1 m ³
埋戻し		$V = 4.109 - 0.794$	3.315 3.3 m ³
残土		$V = 0.9 * 0.9 * 0.15 + 0.8 * 0.8 * 1.05$	0.794 0.8 m ³
基礎碎石	(RC-40)	$A = 0.9 * 0.9$	0.810 0.8 m ²
コンクリート	(18-8-25BB)	$V = 0.8 * 0.8 * (1.05 - 0.075) - 0.5 * 0.5 * (0.9 - 0.075) - (0.165 * 0.165 * \pi / 4 * 0.15 * 2)$	0.411 0.41 m ³
型枠	直線	$A = 0.8 * (1.05 - 0.075) * 4 + 0.5 * (0.9 - 0.075) * 4 - (0.165 * 0.165 * \pi / 4 * 2 * 2)$	4.684 4.7 m ²
蓋-2	鋼製グレーチング蓋嵩上げ75mm (芝生内)	$N =$	1.000 1 枚

種 別	集水桝・マンホール工 集水桝500×500×1050 単位 数量計算	1基 当り
-----	------------------------------------	-------



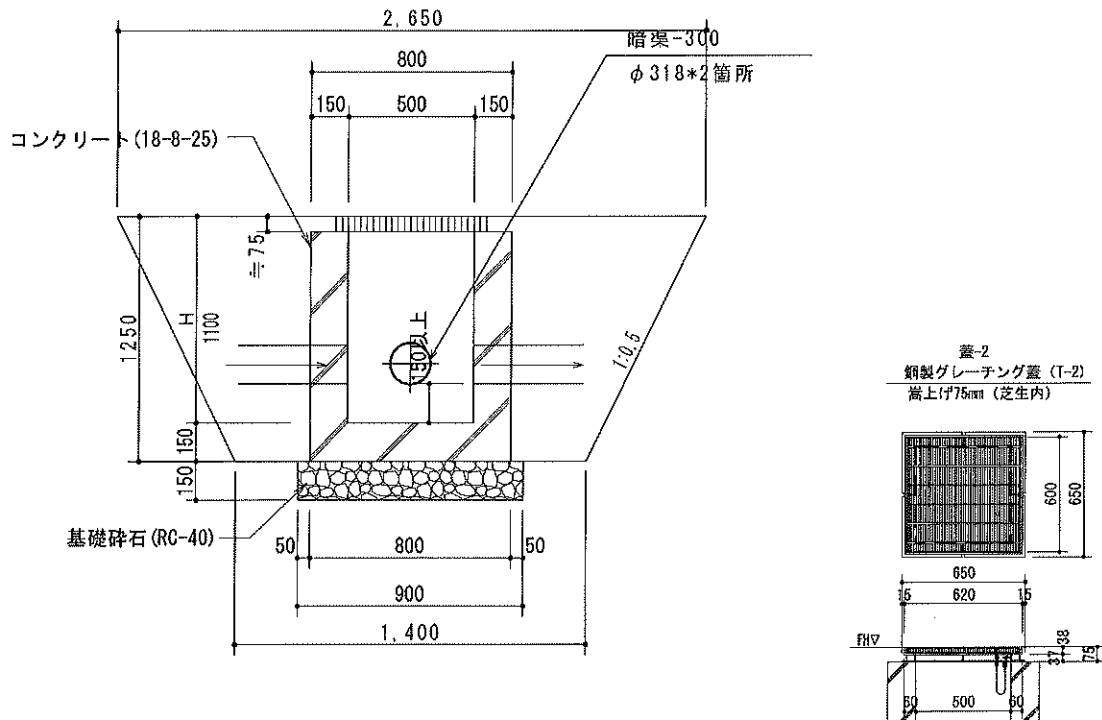
名 称	規 格	算 式	数 量
床掘り		$V = \frac{1}{3} * 1.2 * (2.6 * 2.6 + 2.6 * 1.4 + 1.4 * 1.4) + 0.9 * 0.9 * 0.15$	5.1 m ³
埋戻し		$V = 5.066 - 0.890$	4.2 m ³
残土		$V = 0.9 * 0.9 * 0.15 + 0.8 * 0.8 * 1.2$	0.9 m ³
基礎碎石	(RC-40)	$A = 0.9 * 0.9$	0.8 m ²
コンクリート	(18-8-25BB)	$V = 0.8 * 0.8 * 1.2 - 0.5 * 0.5 * 1.05 - 0.038 * 0.075 * 0.575 * 4 - (0.09 * 0.15 * 2)$	0.47 m ³
型枠	直線	$A = (0.8 * 1.2 + 0.5 * 1.05) * 4 - (0.09 * 2 * 2)$	5.6 m ²
蓋-1	鋼製グレーチング蓋落とし蓋 (Co躯体切り欠き)	$N =$	1 枚

種 別	集水桝・マンホール工 集水桝500×500×1100 蓋-1 単位 数量 計算	1基 当り
-----	---	-------



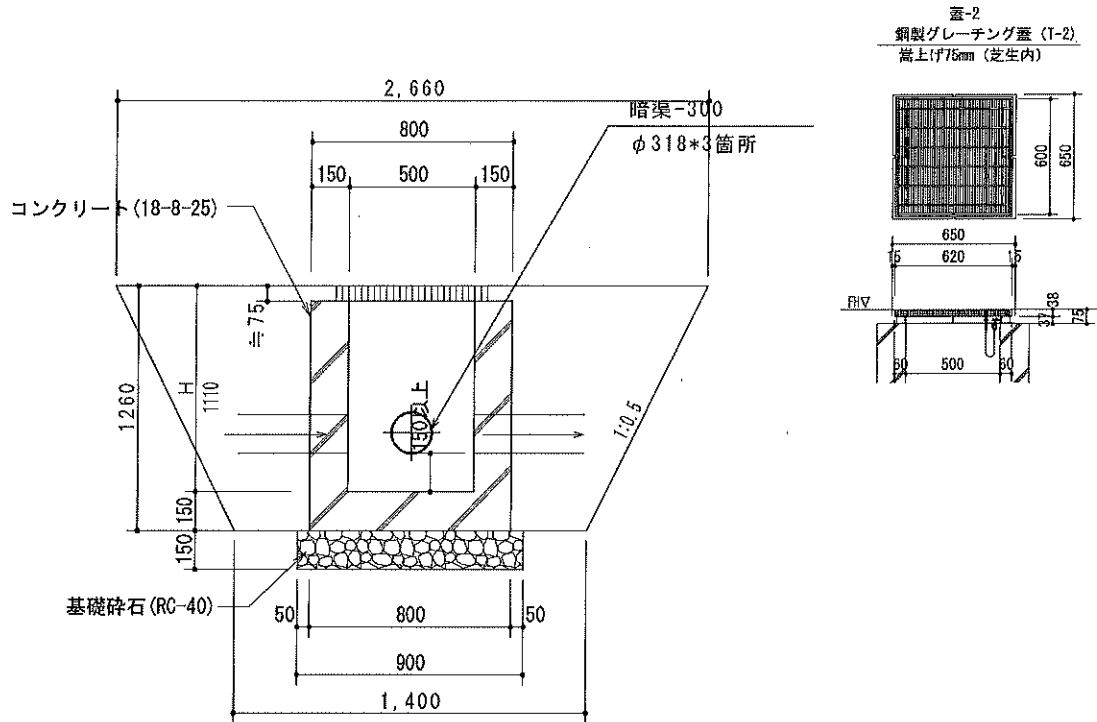
名 称	規 格	算 式	数 量
床掘り		$V = 1/3 * 1.25 * (2.65 * 2.65 + 2.65 * 1.4 + 1.4 * 1.4) + 0.9 * 0.9 * 0.15 = 5.410$	5.4 m ³
埋戻し		$V = 5.410 - 0.922 = 4.489$	4.5 m ³
残土		$V = 0.9 * 0.9 * 0.15 + 0.8 * 0.8 * 1.25 = 0.922$	0.9 m ³
基礎碎石	(RC-40)	$A = 0.9 * 0.9 = 0.810$	0.8 m ²
コンクリート	(18-8-25BB)	$V = 0.8 * 0.8 * 1.25 - 0.5 * 0.5 * 1.1 - 0.038 * 0.075 * 0.575 * 4 - (0.3 * 0.3 * \pi / 4 * 0.15 * 2) = 0.497$	0.50 m ³
型枠	直線	$A = (0.8 * 1.25 + 0.5 * 1.1) * 4 - (0.3 * 0.3 * \pi / 4 * 2 * 2) = 5.917$	5.9 m ²
蓋-1	鋼製グレーチング蓋落とし蓋 (Co躯体切り欠き)	$N = 1.000$	1 枚

種 別	集水桝・マンホール工 集水桝500×500×1100 蓋-2 単 位 数 量 計 算	1基 当 り
-----	--	--------



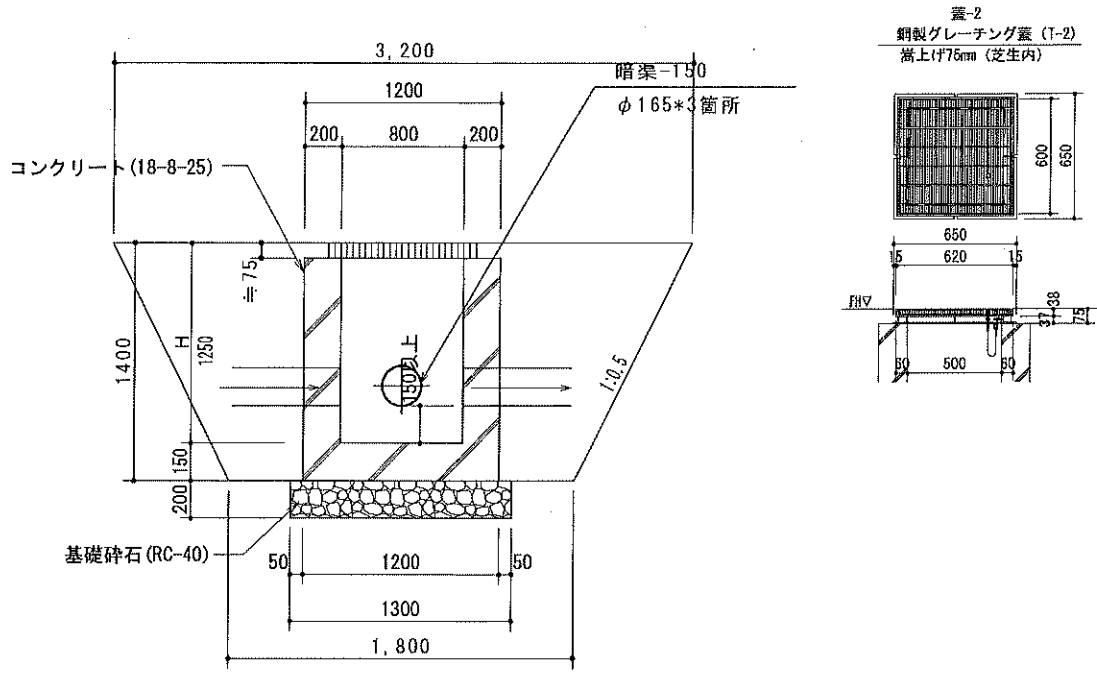
名 称	規 格	算 式	数 量
床掘り		$V = \frac{1}{3} \times 1.25 \times (2.65 \times 2.65 + 2.65 \times 1.4 + 1.4 \times 1.4) + 0.9 \times 0.9 \times 0.15 = 5.410$	5.4 m ³
埋戻し		$V = 5.410 - 0.922 = 4.489$	4.5 m ³
残土		$V = 0.9 \times 0.9 \times 0.15 + 0.8 \times 0.8 \times 1.25 = 0.922$	0.9 m ³
基礎碎石	(RC-40)	$A = 0.9 \times 0.9 = 0.810$	0.8 m ³
コンクリート	(18-8-25BB)	$V = 0.8 \times 0.8 \times (1.25 - 0.075) - 0.5 \times 0.5 \times (1.1 - 0.075) - (0.318 \times 0.318 \times \pi / 4 \times 0.15 \times 2) = 0.472$	0.47 m ³
型枠	直線	$A = 0.8 \times (1.25 - 0.075) \times 4 + 0.5 \times (1.1 - 0.075) \times 4 - (0.318 \times 0.318 \times \pi / 4 \times 2 \times 2) = 5.492$	5.5 m ²
蓋-2	鋼製グレーチング蓋嵩上げ75mm (芝生内)	$N = 1.000$	1 枚

種 別	集水桝・マンホール工 集水桝500×500×1110 単位 数量 計算	1基 当り
-----	-------------------------------------	-------



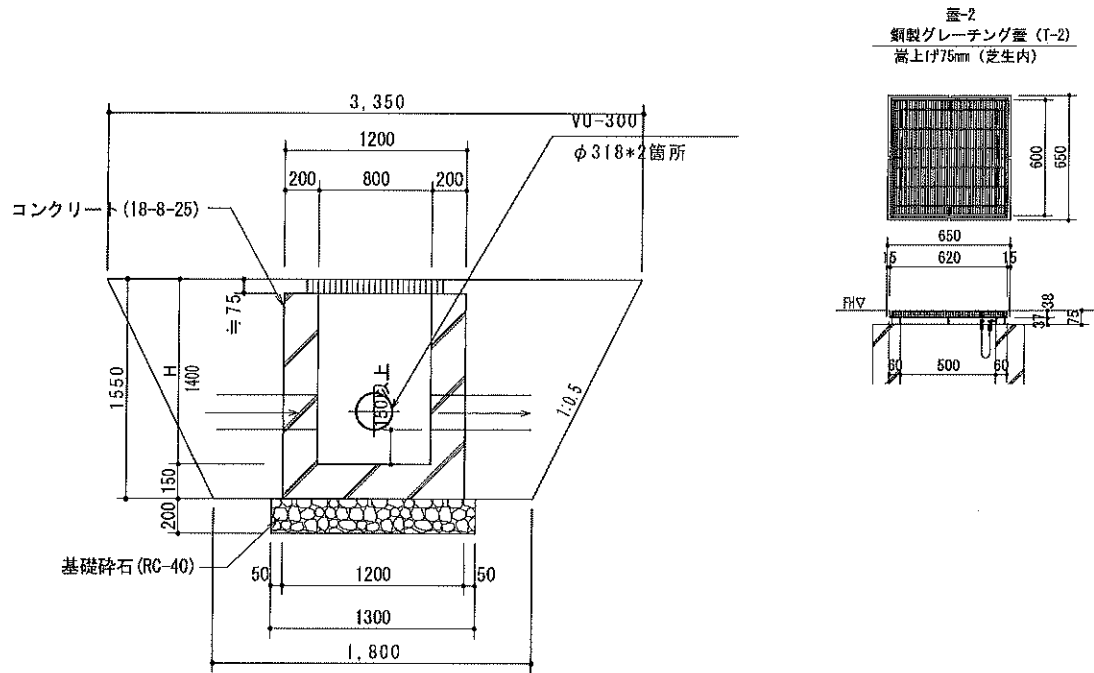
名 称	規 格	算 式	数 量
床掘り		$V = \frac{1}{3} \times 1.26 \times (2.66 \times 2.66 + 2.66 \times 1.4 + 1.4 \times 1.4) + 0.9 \times 0.9 \times 0.15 = 5.481$	5.5 m ³
埋戻し		$V = 5.481 - 0.928 = 4.553$	4.6 m ³
残土		$V = 0.9 \times 0.9 \times 0.15 + 0.8 \times 0.8 \times 1.26 = 0.928$	0.9 m ³
基礎碎石	(RC-40)	$A = 0.9 \times 0.9 = 0.810$	0.8 m ²
コンクリート	(18-8-25BB)	$V = 0.8 \times 0.8 \times (1.26 - 0.075) - 0.5 \times 0.5 \times (1.11 - 0.075) - (0.318 \times 0.318 \times \pi / 4 \times 0.15 \times 3) = 0.464$	0.46 m ³
型枠	直線	$A = 0.8 \times (1.26 - 0.075) \times 4 + 0.5 \times (1.11 - 0.075) \times 4 - (0.318 \times 0.318 \times \pi / 4 \times 2 \times 3) = 5.385$	5.4 m ²
蓋-2	鋼製グレーチング蓋嵩上げ75mm (芝生内)	$N = 1.000$	1 枚

種 別	集水桝・マンホール工 集水桝500×500×1250 単 位 数 量 計 算	1基 当 り
-----	--	--------



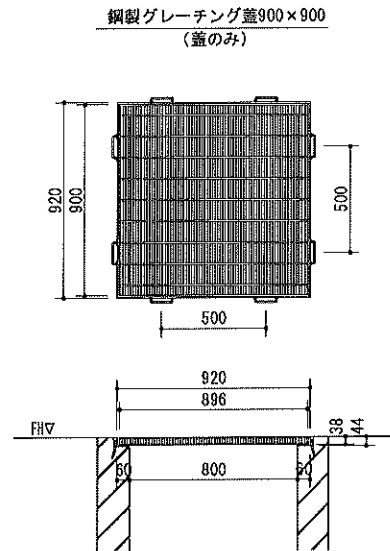
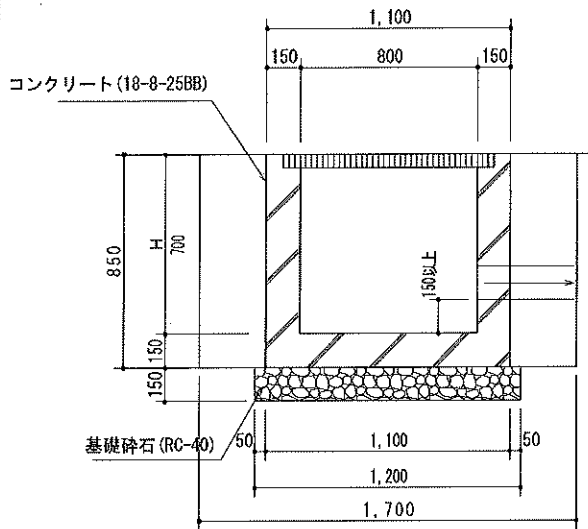
名 称	規 格	算 式	数 量
床掘り		$V = \frac{1}{3} \times 1.4 \times (3.2 \times 3.2 + 3.2 \times 1.8 + 1.8 \times 1.8) + 1.3 \times 1.3 \times 0.2$	9.317
埋戻し		$V = 9.317 - 2.354$	6.963
残土		$V = 1.3 \times 1.3 \times 0.2 + 1.2 \times 1.2 \times 1.4$	2.354
基礎碎石	(RC-40)	$A = 1.3 \times 1.3$	1.690
コンクリート	(18-8-25BB)	$V = 1.2 \times 1.2 \times (1.4 - 0.075) - 0.8 \times 0.8 \times (1.25 - 0.075) - (0.165 \times 0.165 \times \pi / 4 \times 0.2 \times 3)$	1.143
型枠	直線	$A = 1.2 \times (1.4 - 0.075) \times 4 + 0.8 \times (1.25 - 0.075) \times 4 - (0.165 \times 0.165 \times \pi / 4 \times 2 \times 3)$	9.992
蓋-2	鋼製グレーチング蓋 嵩上げ75mm (芝生内)	$N =$	1.000

種 別	集水柵・マンホール工 集水柵500×500×1400 単位 数量 計算	1基 当り
-----	-------------------------------------	-------



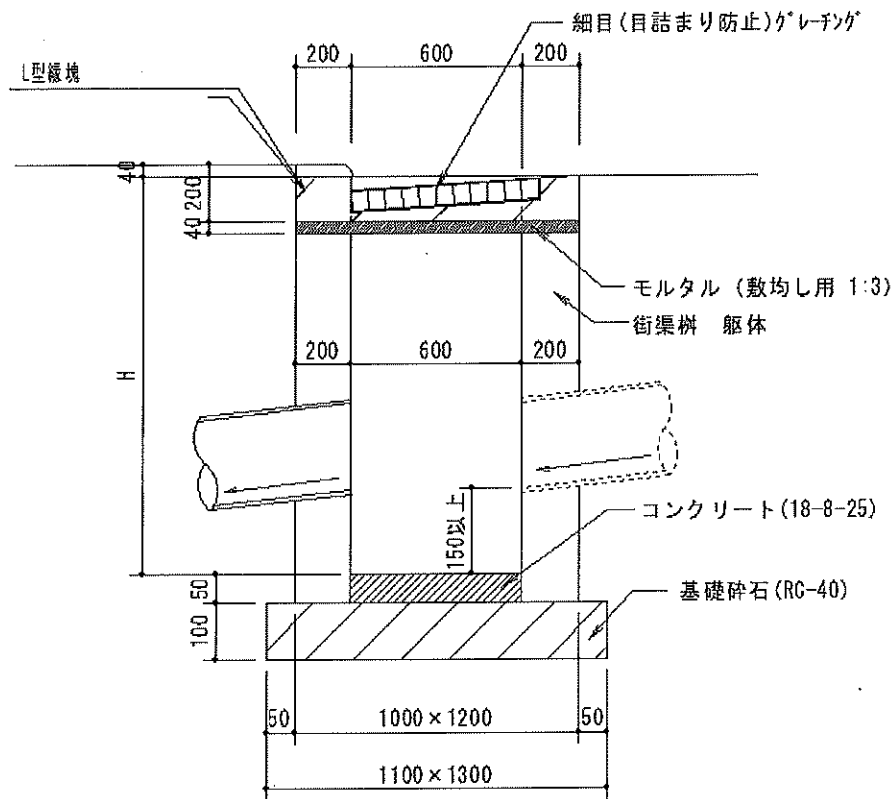
名 称	規 格	算 式	数 量
床掘り		$V = 1/3 * 1.55 * (3.35 * 3.35 + 3.35 * 1.8 + 1.8 * 1.8) + 1.3 * 1.3 * 0.2 = 10.926$	10.9 m ³
埋戻し		$V = 10.926 - 2.570 = 8.356$	8.4 m ³
残土		$V = 1.3 * 1.3 * 0.2 + 1.2 * 1.2 * 1.55 = 2.570$	2.6 m ³
基礎砕石	(RC-40)	$A = 1.3 * 1.3 = 1.690$	1.7 m ²
コンクリート	(18-8-25BB)	$V = 1.2 * 1.2 * (1.55 - 0.075) - 0.8 * 0.8 * (1.4 - 0.075) - (0.318 * 0.318 * \pi / 4 * 0.2 * 2) = 1.244$	1.24 m ³
型枠	直線	$A = 1.2 * (1.55 - 0.075) * 4 + 0.8 * (1.4 - 0.075) * 4 - (0.318 * 0.318 * \pi / 4 * 2 * 2) = 11.002$	11.0 m ²
蓋-2	鋼製グレーチング蓋 嵩上げ75mm (芝生内)	$N = 1.000$	1 枚

種 別	集水桝・マンホール工 集水桝800×800×700 単位 数量計算	100箇所 当り
-----	-----------------------------------	----------



名 称	規 格	算 式	数 量
床 掘		$V = (1.2 \times 1.2 \times 0.15 + 1.7 \times 1.7 \times 0.85) \times 100 = 267.250$	267.3 m ³
埋 戻		$V = 267.250 - 124.450 = 142.800$	142.8 m ³
残 土		$V = (1.2 \times 1.2 \times 0.15 + 1.1 \times 1.1 \times 0.85) \times 100 = 124.450$	124.5 m ³
基礎砕石	(RC-40)	$A = 1.2 \times 1.2 \times 100 = 144.000$	144.0 m ²
		$V = 1.2 \times 1.2 \times 0.15 \times 100 = 21.600$	21.6 m ³
コンクリート	(18-8-25BB)	$V = (1.1 \times 1.1 \times 0.85 - 0.8 \times 0.8 \times 0.7) \times 100 = 58.050$	58.1 m ³
型枠	直線	$A = (1.1 \times 0.85 \times 4 + 0.8 \times 0.7 \times 4) \times 100 = 598.000$	598.0 m ²
蓋	鋼製グレーチング蓋900×900 (蓋のみ)	$N = 100.000$	100.0 枚

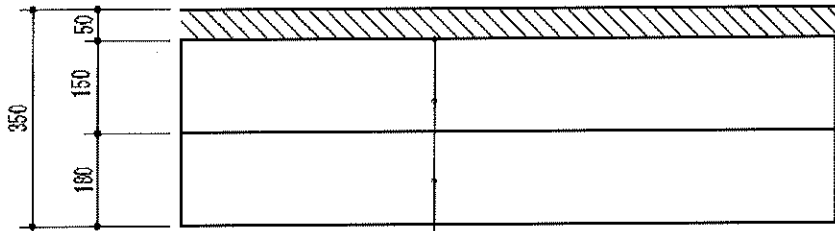
種 別	集水桝・マンホール工 街渠桝+鋼製グレーチング蓋 単 位 数 量 計 算	100箇所 当り
-----	--------------------------------------	----------



名 称	規 格	算 式	数 量
床 掘		$V = (1.1 \times 1.3 \times 0.1 + 1.1 \times 1.3 \times 0.65) \times 100 = 107.250$	107.3 m ³
埋 戻		$V = 107.250 - 92.300 = 14.950$	15.0 m ³
残 土		$V = (1.1 \times 1.3 \times 0.1 + 1.0 \times 1.2 \times 0.65) \times 100 = 92.300$	92.3 m ³
基礎碎石	(RC-40)	$A = 1.1 \times 1.3 \times 100 = 143.000$	143.0 m ²
		$V = 1.1 \times 1.3 \times 100 \times 0.1 = 14.300$	14.3 m ³
モルタル	(敷均し用 1:3)	$V = 0.6 \times 0.8 \times 0.02 \times 100 = 0.960$	1.0 m ³
コンクリート	18-8-25BB	$V = ((1.0 \times 1.2 \times 0.65) - (0.6 \times 0.8 \times 0.60)) \times 100 = 49.200$	49.2 m ³
蓋	細目 (目詰まり防止) グレーチング	$N = 100.000$	100.0 枚

種 別	アスファルト舗装工 アスファルト舗装-1 単 位 数 量 計 算	100m2 当り
-----	----------------------------------	----------

駐車場舗装(官庁営繕 舗装構成)

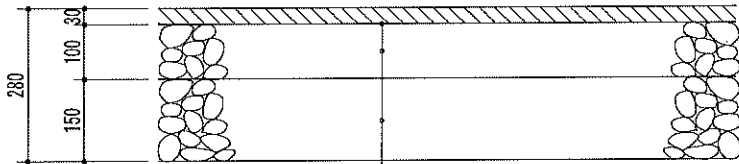


表層	密粒度アスファルト混合物 t=50 プライムコート (PK-3)
路盤	再生碎石 RC-40 t=150
凍上抑制層	再生碎石 RC-40 t=180

名 称	規 格	算 式	数 量
凍上抑制層	RC-40 t=180	A = = 100.000	100.0 m2
		V = 0.15*100 = 15.000	15.0 m3
路盤	RC-40 t=150	A = = 100.000	100.0 m2
		V = 0.1*100 = 10.000	10.0 m3
表層	再生密粒度アスファルト混合物20F t=50	A = = 100.000	100.0 m2
	プライムコート (PK-3)	A = = 100.000	100.0 m2

種 別	アスファルト舗装工 アスファルト舗装-2 単位 数量 計算	100m2 当り
-----	-------------------------------	----------

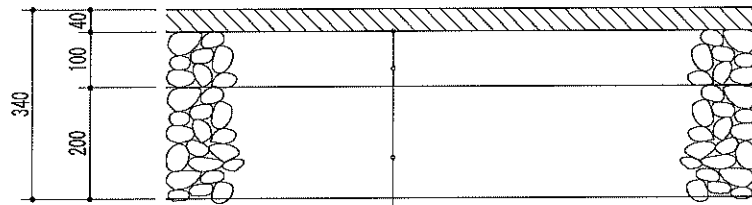
歩道舗装(県 一般部構成)



表層	細粒度アスファルト混合物 t=30 プライムコート (PK-3)
路盤	再生砕石 RC-40 t=100
凍上抑制層	再生砕石 RC-40 t=150

名 称	規 格	算 式	数 量
凍上抑制層	RC-40 t=150	A = 100.000	100.0 m2
		V = 0.15*100 = 15.000	15.0 m3
路盤	RC-40 t=100	A = 100.000	100.0 m2
		V = 0.1*100 = 10.000	10.0 m3
表層	細粒度アスファルト混合物 t=30	A = 100.000	100.0 m2
	プライムコート (PK-3)	A = 100.000	100.0 m2

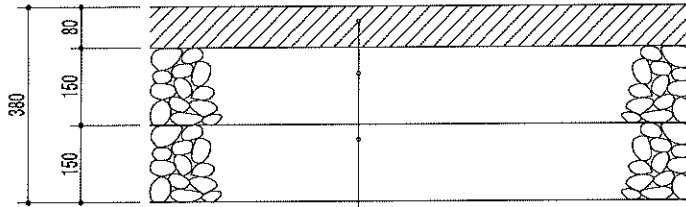
種 別	アスファルト舗装工 アスファルト舗装-3 単位 数量 計算	100m2 当り
-----	-------------------------------	----------



表層	密粒度アスファルト混合物 t=40 プライムコート (PK-3)
路盤	粒度調整碎石 M-25 t=100
凍上抑制層	再生碎石 RC-40 t=200

名 称	規 格	算 式	数 量
凍上抑制層	RC-40 t=200	A = = 100.000	100.0 m2
		V = 0.2*100 = 20.000	20.0 m3
路盤	粒度調整碎石 M-25 t=100	A = = 100.000	100.0 m2
		V = 0.1*100 = 10.000	10.0 m3
表層	密粒度アスファルト混 合物 t=40	A = = 100.000	100.0 m2
	プライムコート (PK-3)	A = = 100.000	100.0 m2

種 別	コンクリート系舗装工 コンクリート舗装-3 単位 数量計算	100m2 当り
-----	-------------------------------	----------

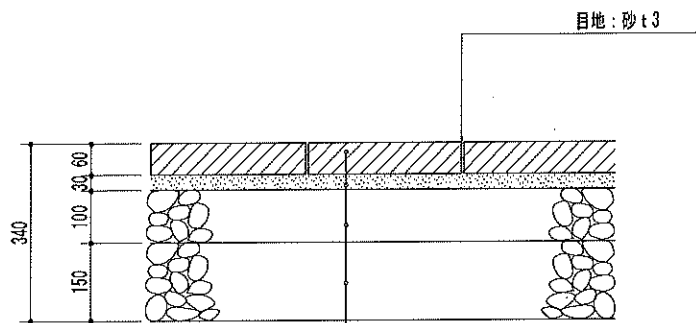


表層	洗い出しポーラスコンクリート	t=80
路盤	再生砕石	RC-40 t=150
凍上抑制層	再生砕石	RC-40 t=150

* 芝生との境界等の舗装端は面取りを行うこと。

名 称	規 格	算 式	数 量
凍上抑制層	RC-40 t=150	A = = 100.000	100.0 m2
		V = 0.15*100 = 15.000	15.0 m3
路盤	RC-40 t=150	A = = 100.000	100.0 m2
		V = 0.15*100 = 15.000	15.0 m3
表層	洗い出しポーラスコンクリート t=80	A = = 100.000	100.0 m2
型枠	直線	A = (10+10)*0.08 = 1.600	1.6 m2

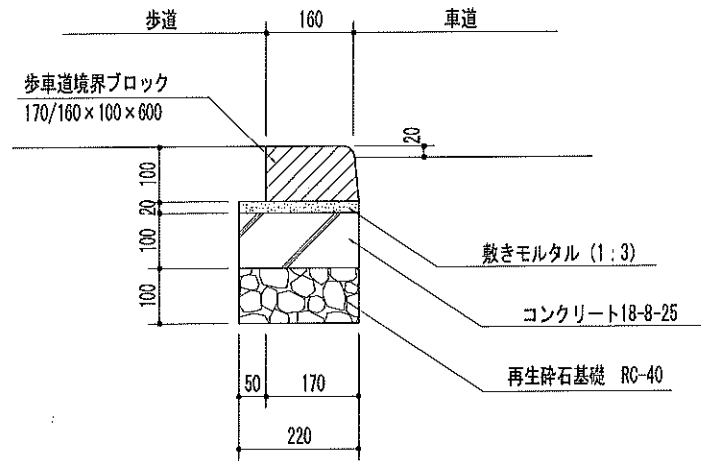
種 別	レンガ系舗装工 レンガ	単 位 数 量 計 算	100m2 当り
-----	-------------	-------------	----------



表層	レンガ t:60
基層	クッション砂
路盤	再生碎石 RC-40 t=100
凍上抑制層	再生碎石 RC-40 t=150

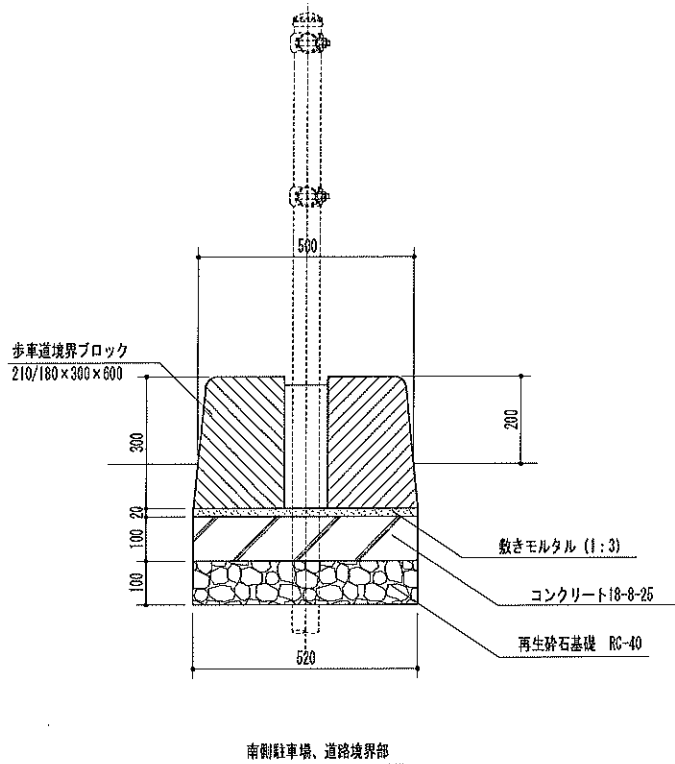
名 称	規 格	算 式	数 量
凍上抑制層	RC-40 t=150	A = = 100.000	100.0 m2
		V = 0.15*100 = 15.000	15.0 m3
路盤	RC-40 t=100	A = = 100.000	100.0 m2
		V = 0.1*100 = 10.000	10.0 m3
基層	クッション砂 t=30	V = 0.03*100 = 3.000	3.0 m3
レンガブロック	t 60	A = = 100.000	100.0 m2

種 別	園路縁石工 コンクリート縁石-1 単 位 数 量 計 算	100m 当り
-----	------------------------------	---------



名 称	規 格	算 式	数 量
基礎砕石	(RC-40)	$A = 0.22 \times 100$	$= 22.000$ 22.0 m ²
		$V = 0.22 \times 0.1 \times 100$	$= 2.200$ 2.2 m ³
コンクリート	(18-8-25BB)	$V = 0.22 \times 0.1 \times 100$	$= 2.200$ 2.2 m ³
型枠	直線	$A = 0.1 \times 2 \times 100$	$= 20.000$ 20.0 m ²
敷きモルタル	(1:3)	$V = 0.22 \times 0.02 \times 100$	$= 0.440$ 0.4 m ³
歩車道境界ブロック	170/160×100×600	$N = 100 / 0.6$	$= 166.667$ 166.7 本

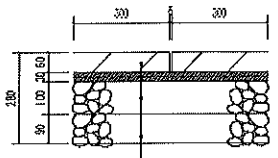
種 別	園路縁石工 コンクリート縁石-2	単 位 数 量 計 算	100m 当り
-----	------------------	-------------	---------



名 称	規 格	算 式	数 量
基礎碎石	(RC-40)	$A = 0.52 \times 100$	$= 52.000$ 52.0 m ²
		$V = 0.52 \times 0.1 \times 100$	$= 5.200$ 5.2 m ³
コンクリート	(18-8-25BB)	$V = 0.52 \times 0.1 \times 100$	$= 5.200$ 5.2 m ³
型枠	直線	$A = 0.1 \times 2 \times 100$	$= 20.000$ 20.0 m ²
敷きモルタル	(1:3)	$V = 0.52 \times 0.02 \times 100$	$= 1.040$ 1.0 m ³
歩車道境界ブロック	210/180×300×600	$N = 100 / 0.6 \times 2$	$= 333.333$ 333.3 本

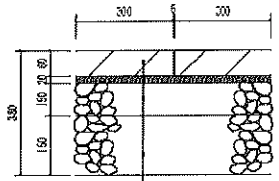
種 別	視覚障害者誘導用ブロック工 視覚障害者誘導用ブロック 単位 数量 計算	100m2 当り
-----	-------------------------------------	----------

アスファルト系舗装工



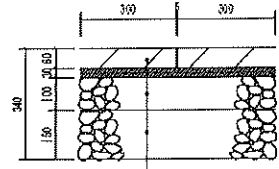
表層	点字ブロック平板300×300×60
基層	敷砂(洗い砂) 細目 t=30
路盤	再生砕石 RC-40 t=100
凍上抑制層	再生砕石 RC-40 t=90

コンクリート系舗装工



表層	点字ブロック平板300×300×60
基層	敷砂(洗い砂) 細目 t=20
路盤	再生砕石 RC-40 t=150
凍上抑制層	再生砕石 RC-40 t=150

レンガ系舗装工

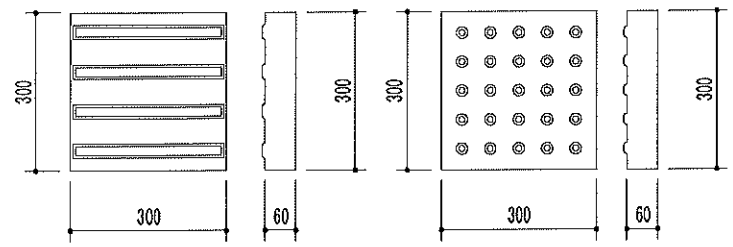


表層	点字ブロック平板300×300×60
基層	敷砂(洗い砂) 細目 t=30
路盤	再生砕石 RC-40 t=100
凍上抑制層	再生砕石 RC-40 t=150

※舗装との適切な傾度比が確保できる
色を指定すること

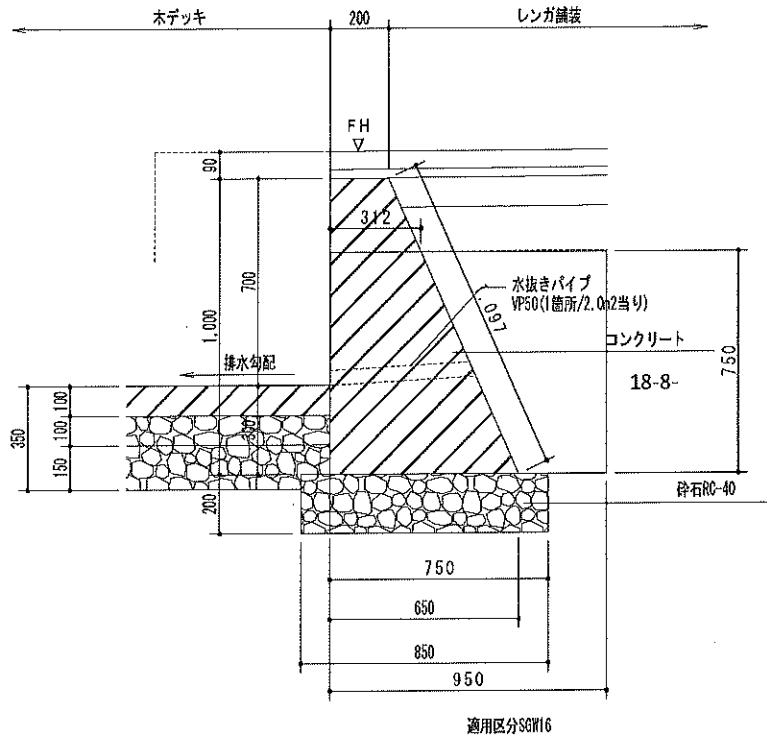
線状ブロック

点状ブロック



名 称	規 格	算 式	数 量
アスファルト系舗装工			
凍上抑制層	RC-40 t=90	$A =$	$= 100.000$ 100.0 m ²
路盤	RC-40 t=100	$A =$	$= 100.000$ 100.0 m ²
基層	敷砂(洗い砂) 細目 t=30	$V = 0.03 \times 100$	$= 3.000$ 3.0 m ³
表層	点字ブロック平板300×300×60	$A =$	$= 100.000$ 100.0 m ²
コンクリート系舗装工			
凍上抑制層	RC-40 t=150	$A =$	$= 100.000$ 100.0 m ²
路盤	RC-40 t=150	$A =$	$= 100.000$ 100.0 m ²
基層	敷砂(洗い砂) 細目 t=20	$V = 0.02 \times 100$	$= 2.000$ 2.0 m ³
表層	点字ブロック平板300×300×60	$A =$	$= 100.000$ 100.0 m ²
レンガ系舗装工			
凍上抑制層	RC-40 t=150	$A =$	$= 100.000$ 100.0 m ²
路盤	RC-40 t=100	$A =$	$= 100.000$ 100.0 m ²
基層	敷砂(洗い砂) 細目 t=30	$V = 0.03 \times 100$	$= 3.000$ 3.0 m ³
表層	点字ブロック平板300×300×60	$A =$	$= 100.000$ 100.0 m ²

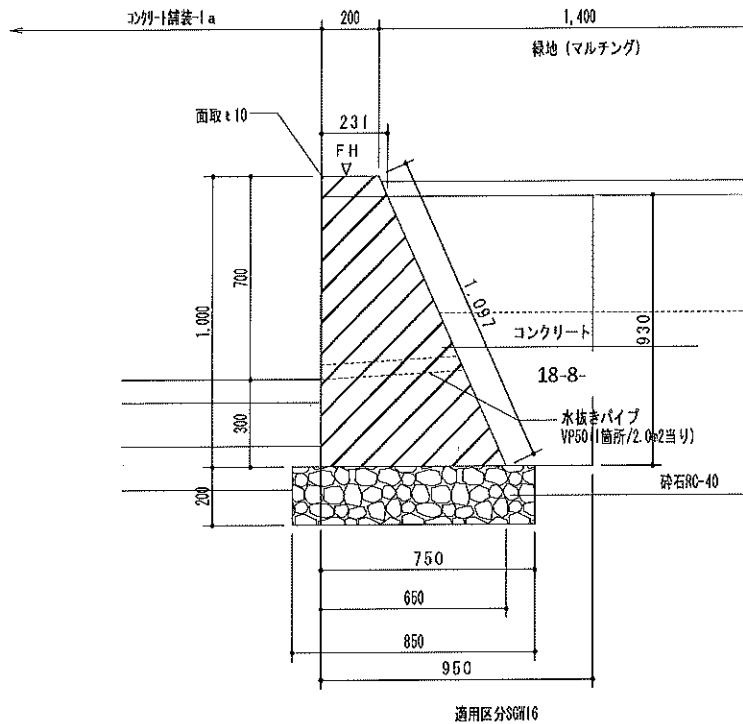
種 別	デッキ工 土留め-A	単 位 数 量 計 算	1式 当り
-----	------------	-------------	-------



$$L = 96.0 + 26.8 = 122.8$$

名 称	規 格	算 式	数 量
床 掘		$V = (0.75 \times 0.2 + 0.95 \times 0.75) \times 122.8 = 105.915$	105.9 m ³
埋 戻		$V = 105.915 - 62.720 = 43.195$	43.2 m ³
残 土		$V = \frac{((0.312 + 0.65) \times 0.75 / 2 + 0.75 \times 0.2) \times 122.8}{8} = 62.720$	62.7 m ³
基礎碎石	(RC-40)	$A = 0.85 \times 122.8 = 104.380$	104.4 m ²
		$V = 0.85 \times 0.2 \times 122.8 = 20.876$	20.9 m ³
コンクリート	(18-8-40BB)	$V = (0.2 + 0.65) \times 1.0 / 2 \times 122.8 = 52.190$	52.2 m ³
型枠	直線	$A = \frac{(1.0 + 1.097) \times 122.8 + (0.2 + 0.65) \times 1.0 / 2 \times 122.8}{2} = 258.362$	258.4 m ²
水抜きパイプ	VP50 (1箇所/2.0m当り) L0.5m	$N = 122.8 \times 1.0 / 2 = 61.400$	61.4 箇所
目地	エフスタイ卜目地材 t10 @10	$A = (0.2 + 0.65) \times 1.0 / 2 \times 122.8 / 10 = 5.219$	5.2 m ²
目地型枠	目地棒	$L = (1.0 + 1.097) \times 122.8 / 10 = 25.751$	25.8 m

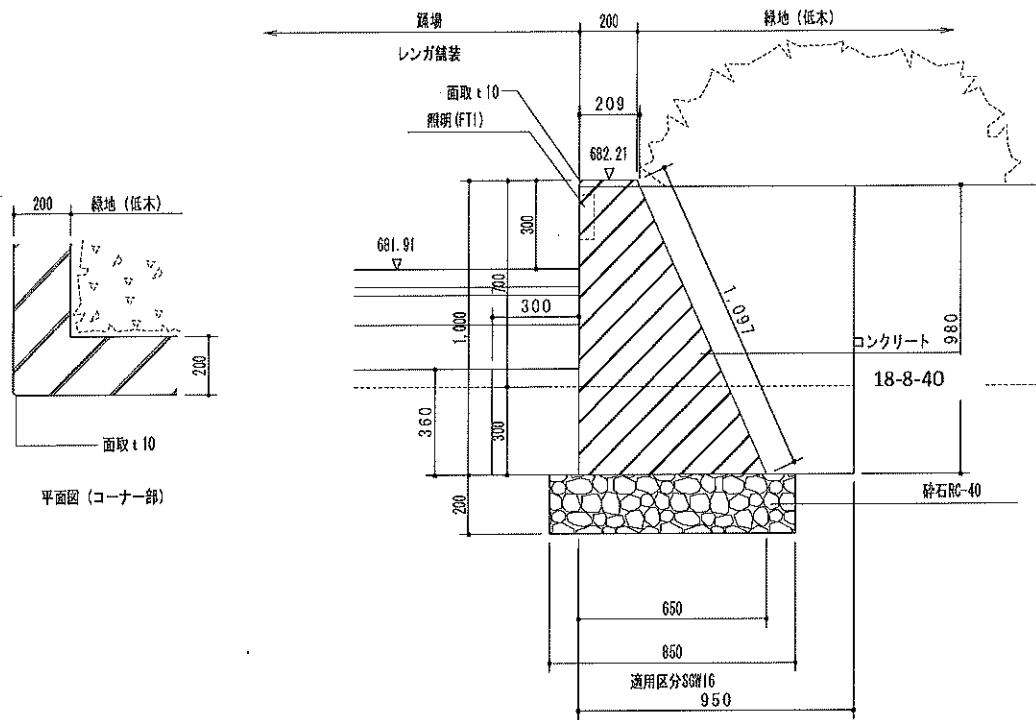
種 別	デッキ工 土留め-B	単 位 数 量 計 算	1式 当り
-----	------------	-------------	-------



$$L = 4.5 + 4.5 = 9.0$$

名 称	規 格	算 式	数 量
床 掘		$V = (0.75 \times 0.2 + 0.95 \times 0.93) \times 9 = 9.302$	9.3 m ³
埋 戻		$V = 9.302 - 5.037 = 4.265$	4.3 m ³
残 土		$V = ((0.231 + 0.65) \times 0.93 / 2 + 0.75 \times 0.2) \times 9 = 5.037$	5.0 m ³
基礎砕石	(RC-40)	$A = 0.85 \times 9 = 7.650$	7.7 m ²
		$V = 0.85 \times 0.2 \times 9 = 1.530$	1.5 m ³
コンクリート	(18-8-40BB)	$V = (0.2 + 0.65) \times 1.0 / 2 \times 9 = 3.825$	3.8 m ³
型枠	直線	$A = (1.0 + 1.097) \times 9 + (0.2 + 0.65) \times 1.0 / 2 \times 2 = 19.723$	19.7 m ²
面取	t 10	$L = 9.000$	9.0 m
水抜きパイプ	VP50 (1箇所/2.0m ² 当り) L0.5m	$N = 9 \times 1.0 / 2 = 4.500$	4.5 箇所
目地	エフスタイド目地材 t 10 @ 10	$A = 0.000$	0.0 m ²

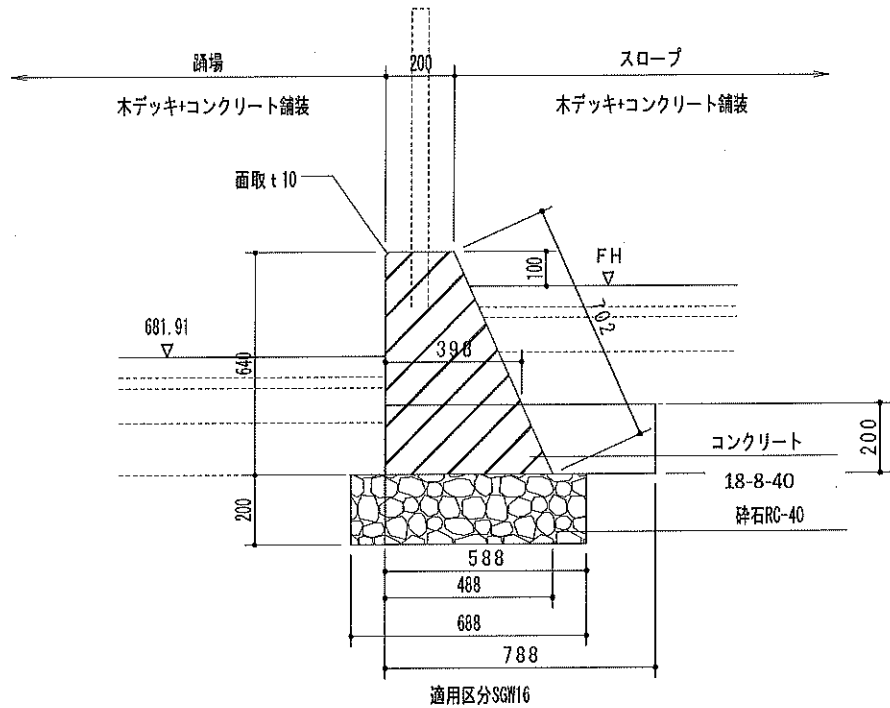
種 別	デッキ工 土留め-C	単 位 数 量 計 算	1式 当 り
-----	------------	-------------	--------



L = 17.0

名 称	規 格	算 式	数 量
床 掘		$V = (0.85 \times 0.2 + 0.3 \times 0.36 + 0.95 \times 0.98) \times 17 = 20.553$	20.6 m ³
埋 戻		$V = 20.553 - 10.045 = 10.508$	10.5 m ³
残 土		$V = ((0.209 + 0.65) \times 0.98 / 2 + 0.85 \times 0.2) \times 17 = 10.045$	10.0 m ³
基礎砕石	(RC-40)	$A = 0.85 \times 17 = 14.450$	14.5 m ²
		$V = 0.85 \times 0.2 \times 17 = 2.890$	2.9 m ³
コンクリート	(18-8-40BB)	$V = (0.2 + 0.65) \times 1.0 / 2 \times 17 = 7.225$	7.2 m ³
型枠	直線	$A = (1.0 + 1.097) \times 17 = 35.649$	35.6 m ²
面取	天端、コーナー部 t10	L = 17.000	17.0 m
目地	エフスタイ目地材 t10 @10	$A = (0.2 + 0.65) \times 1.0 / 2 \times 17 / 10 = 0.723$	0.7 m ²
目地型枠	目地棒	$L = (1.0 + 1.097) \times 17 / 10 = 3.565$	3.6 m

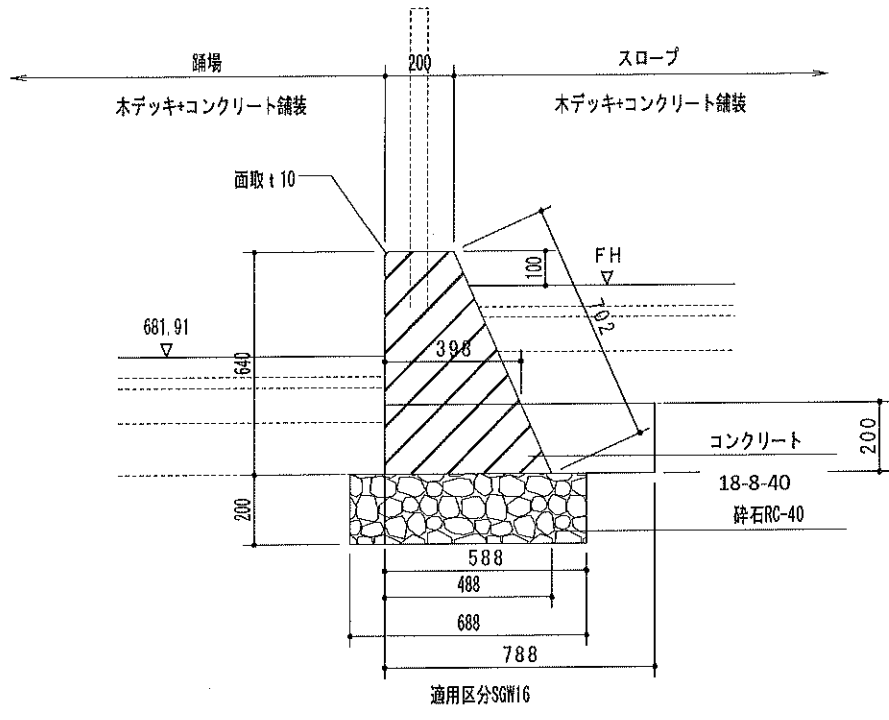
種 別	デッキ工 土留め-D(1)	単 位 数 量 計 算	1式 当 り
-----	---------------	-------------	--------



L=4.9

名 称	規 格	算 式	数 量
床 掘		$V = (0.588 \times 0.2 + 0.788 \times 0.2) \times 4.9 = 1.348$	1.3 m ³
埋 戻		$V = 1.348 - 1.010 = 0.338$	0.3 m ³
残 土		$V = ((0.398 + 0.488) \times 0.2 / 2 + 0.588 \times 0.2) \times 4.9 = 1.010$	1.0 m ³
基礎砕石	(RC-40)	$A = 0.688 \times 4.9 = 3.371$	3.4 m ²
		$V = 0.688 \times 0.2 \times 4.9 = 0.674$	0.7 m ³
コンクリート	(18-8-40BB)	$V = (0.2 + 0.488) \times 0.64 / 2 \times 4.9 = 1.079$	1.1 m ³
型枠	直線	$A = (0.64 + 0.702) \times 4.9 + (0.2 + 0.488) \times 0.64 / 2 \times 2 = 7.016$	7.0 m ²
面取	t10	L = 4.900	4.9 m
目地	エフスタイ下目地材 t10 @10	A = 0.000	0.0 m ²

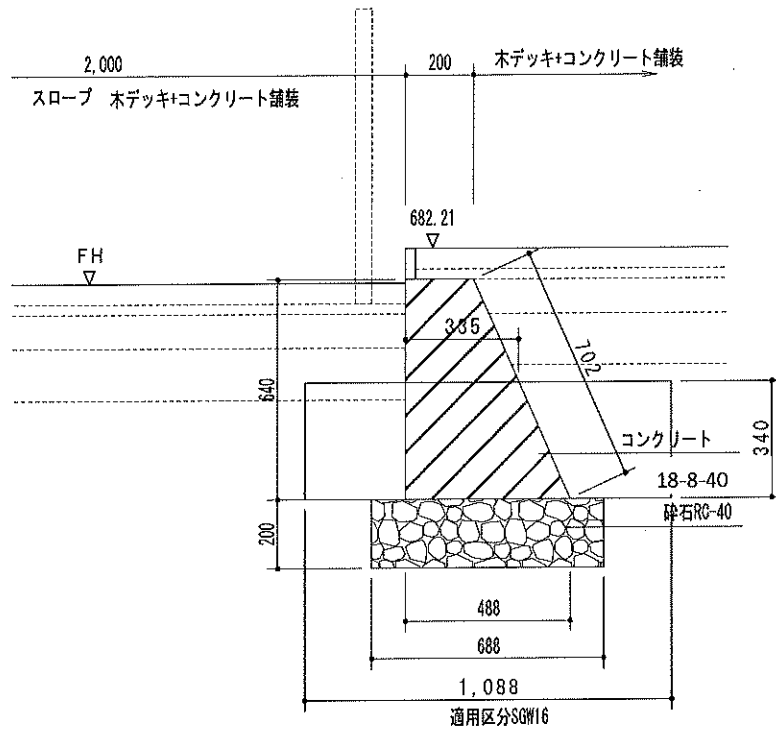
種 別	デッキ工 土留め-D(2)	単 位 数 量 計 算	1式 当 り
-----	---------------	-------------	--------



L=8.4

名 称	規 格	算 式	数 量
床 掘		$V = (0.588 \times 0.2 + 0.788 \times 0.2) \times 8.4 = 2.312$	2.3 m ³
埋 戻		$V = 2.312 - 1.732 = 0.580$	0.6 m ³
残 土		$V = ((0.398 + 0.488) \times 0.2 / 2 + 0.588 \times 0.2) \times 8.4 = 1.732$	1.7 m ³
基礎砕石	(RC-40)	$A = 0.688 \times 8.4 = 5.779$	5.8 m ²
		$V = 0.688 \times 0.2 \times 8.4 = 1.156$	1.2 m ³
コンクリート	(18-8-40BB)	$V = (0.2 + 0.488) \times 0.64 / 2 \times 8.4 = 1.849$	1.8 m ³
型枠	直線	$A = (0.64 + 0.702) \times 8.4 + (0.2 + 0.488) \times 0.64 / 2 \times 2 = 11.713$	11.7 m ²
面取	t 10	$L = 8.400$	8.4 m
目地	エフスタイ卜目地材 t 10 @10	$A = 0.000$	0.0 m ²

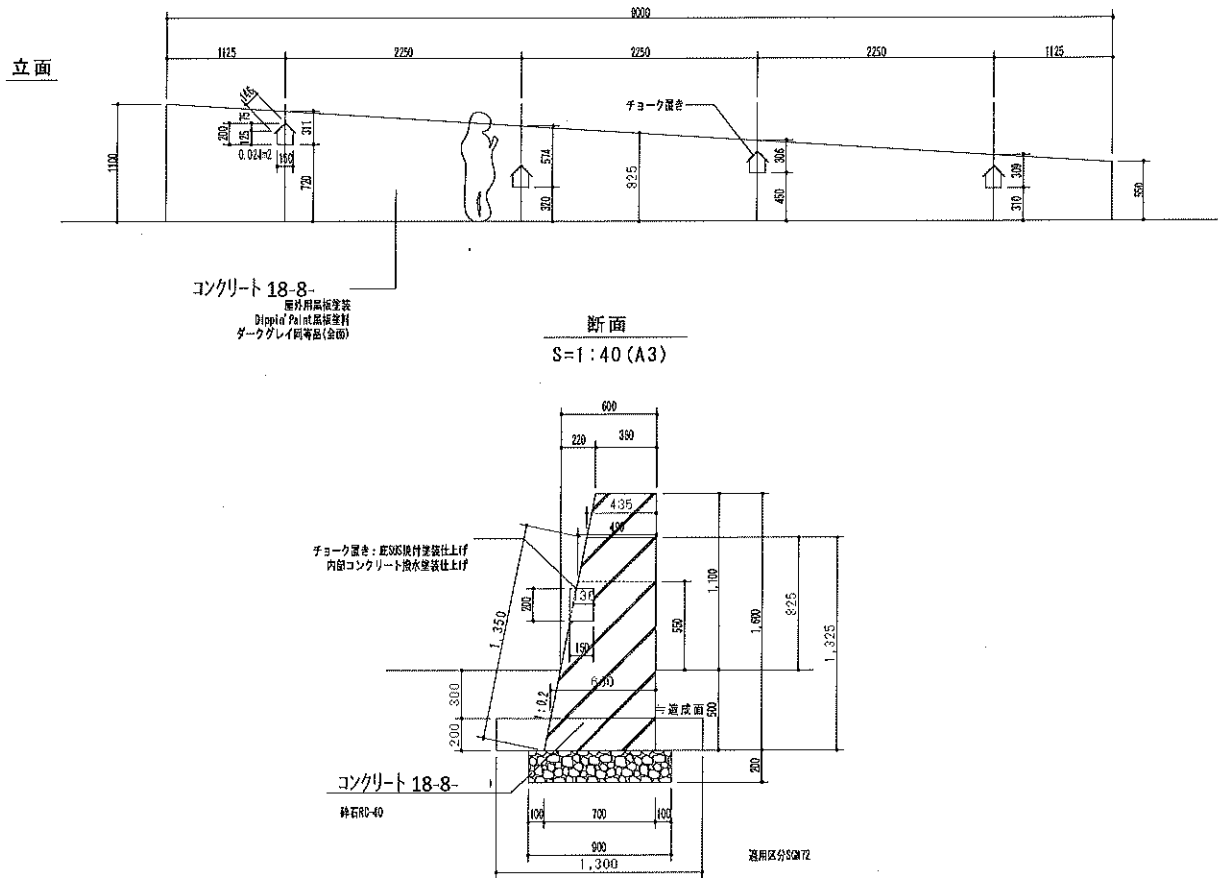
種 別	デッキ工 土留め-E	単 位 数 量 計 算	1式 当り
-----	------------	-------------	-------



L = 16.0

名 称	規 格	算 式	数 量
床 掘		$V = (1.088 \times 0.34 + 0.688 \times 0.2) \times 16 = 8.120$	8.1 m ³
埋 戻		$V = 8.120 - 4.440 = 3.680$	3.7 m ³
残 土		$V = ((0.335 + 0.488) \times 0.34 / 2 + 0.688 \times 0.2) \times 16 = 4.440$	4.4 m ³
基礎砕石	(RC-40)	$A = 0.688 \times 16 = 11.008$	11.0 m ²
		$V = 0.688 \times 0.2 \times 16 = 2.202$	2.2 m ³
コンクリート	(18-8-40BB)	$V = (0.2 + 0.488) \times 0.64 / 2 \times 16 = 3.523$	3.5 m ³
型枠	直線	$A = \frac{(0.64 + 0.702) \times 16 + (0.2 + 0.488) \times 0.64 / 2}{2} = 21.912$	21.9 m ²
目地	エフスタイ卜目地材 10 @10	$A = (0.2 + 0.488) \times 0.64 / 2 \times 16 / 10 = 0.352$	0.4 m ²
目地型枠	目地棒	$L = (0.64 + 0.702) \times 16 / 10 = 2.147$	2.1 m

種 別	遊具組立設置工 落書きウォール 単 位 数 量 計 算	100箇所 当り
-----	-----------------------------	----------



名 称	規 格	算 式	数 量
床 掘		$V = (1.3 \times 0.2 + 0.9 \times 0.2) \times 9.0 \times 100 = 396.000$	396.0 m3
埋 戻		$V = 396.000 - 284.400 = 111.600$	111.6 m3
残 土		$V = ((0.66 + 0.7) \times 0.2 / 2 + 0.9 \times 0.2) \times 9.0 \times 100 = 284.400$	284.4 m3
基礎砕石	(RC-40)	$A = 0.9 \times 9.0 \times 100 = 810.000$	810.0 m2
		$V = 0.9 \times 9.0 \times 0.2 \times 100 = 162.000$	162.0 m3
コンクリート	(18-8-40BB)	$V = ((0.435 + 0.7) \times 1.325 / 2 - 0.024 \times 0.13 \times 4) \times 9.0 \times 100 = 665.512$	665.5 m3
型枠	直線	$A = ((1.35 + 1.325) \times 9.0 + (0.435 + 0.7) \times 1.325 / 2 + (0.14 + 0.125 + 0.075) \times 2 \times 0.13 \times 4) \times 100 = 2518.054$	2518.1 m2
屋外用黑板塗装	Dippen Paint黑板塗料 ダークグレイ同等品(全面)	$A = ((1.35 + 0.435 + 1.325) \times 9.0 + (0.435 + 0.7) \times 1.325 / 2) \times 100 = 2874.194$	2874.2 m2
チョーク置き	底SUS焼付塗装仕上げ	$N = 4 \times 100 = 400.000$	400.0 箇所
	内部コンクリート撥水塗装仕上げ	$A = (0.146 + 0.125 + 0.075) \times 2 \times 0.13 \times 4 \times 100 = 35.984$	36.0 m2

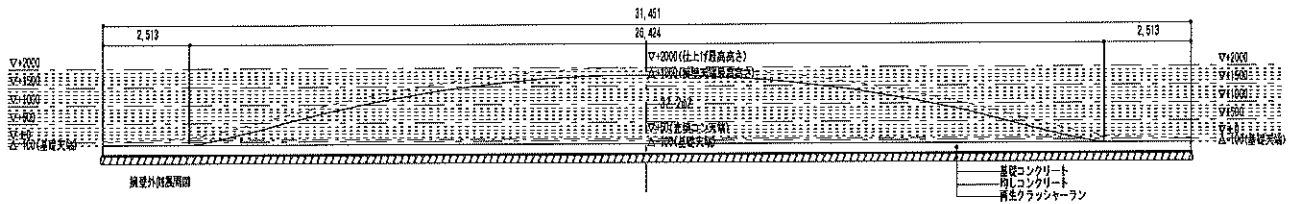
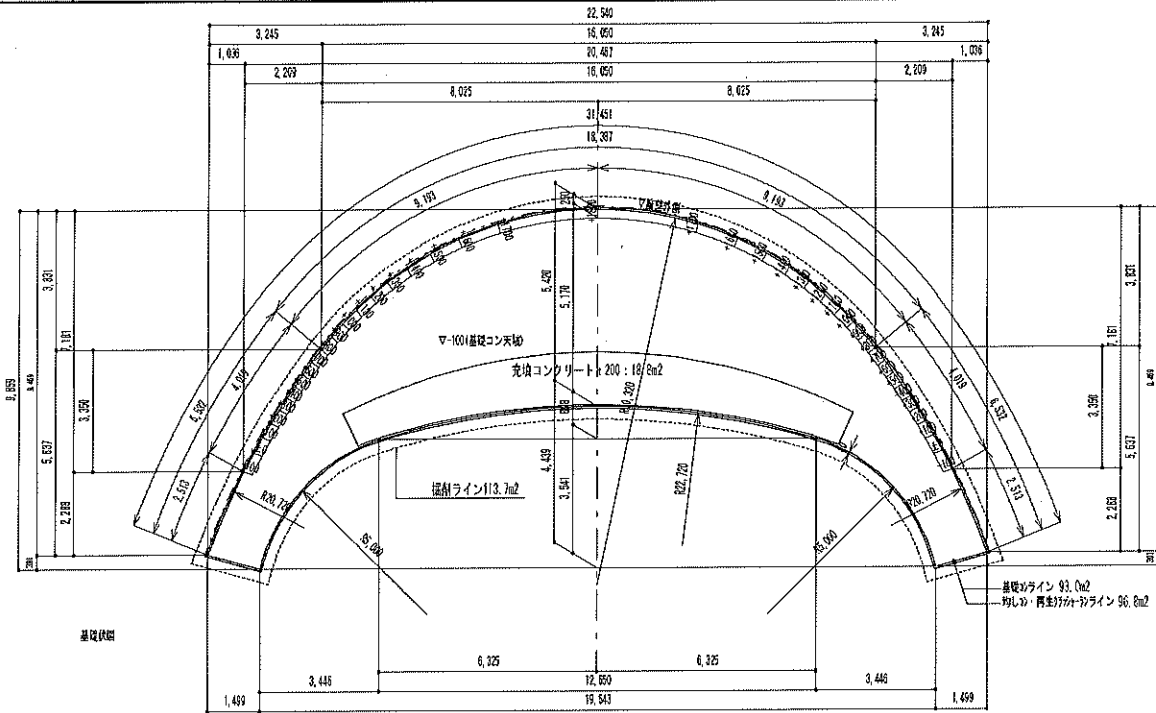
種 別

現場打遊具工 すべる坂

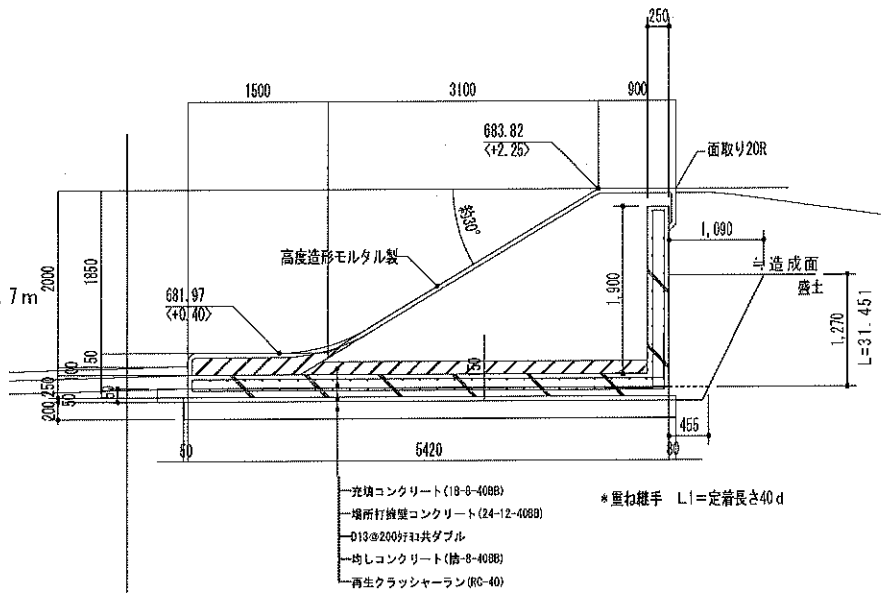
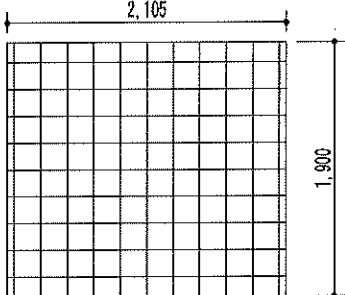
単位 数量 計算(1)

1式 当り

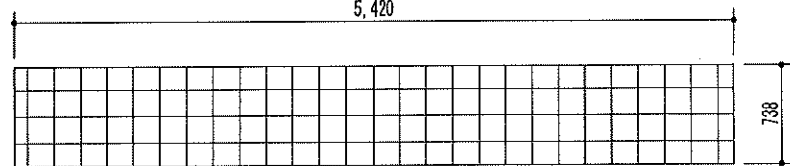
立面



堅壁1m³当り鉄筋量
 (2.105m²*9本+1.9m*11本)*2(ク'フル) ≒ 79.7m

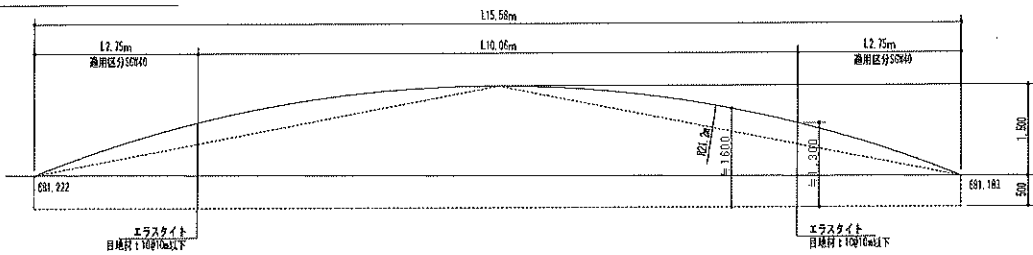


底板1m³当り鉄筋量
 (0.738m*27本+5.42m*3本)*2(ク'フル) ≒ 72.4m
 5,420

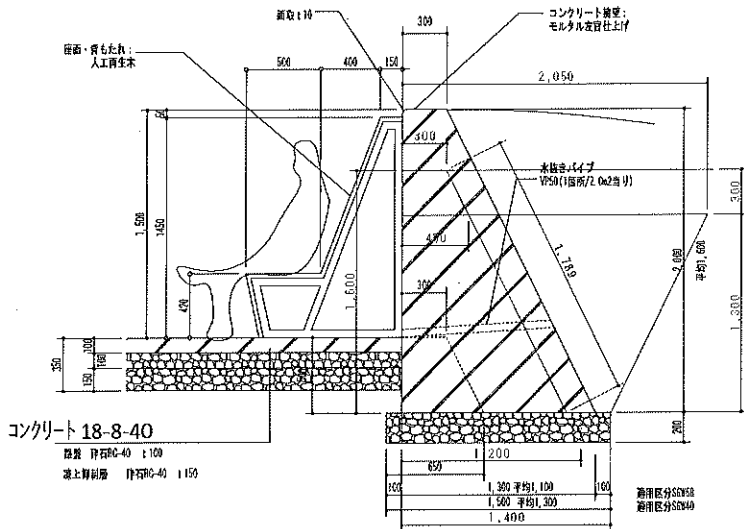


種 別	ベンチ・テーブル工 ラウンジベンチ 単位 数量 計算	1箇所 当り
-----	----------------------------	--------

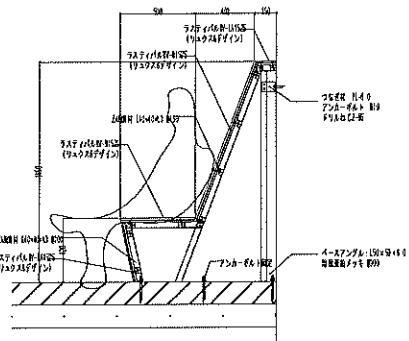
展開図 S=1:100 (A3)



断面 S=1:40 (A3)

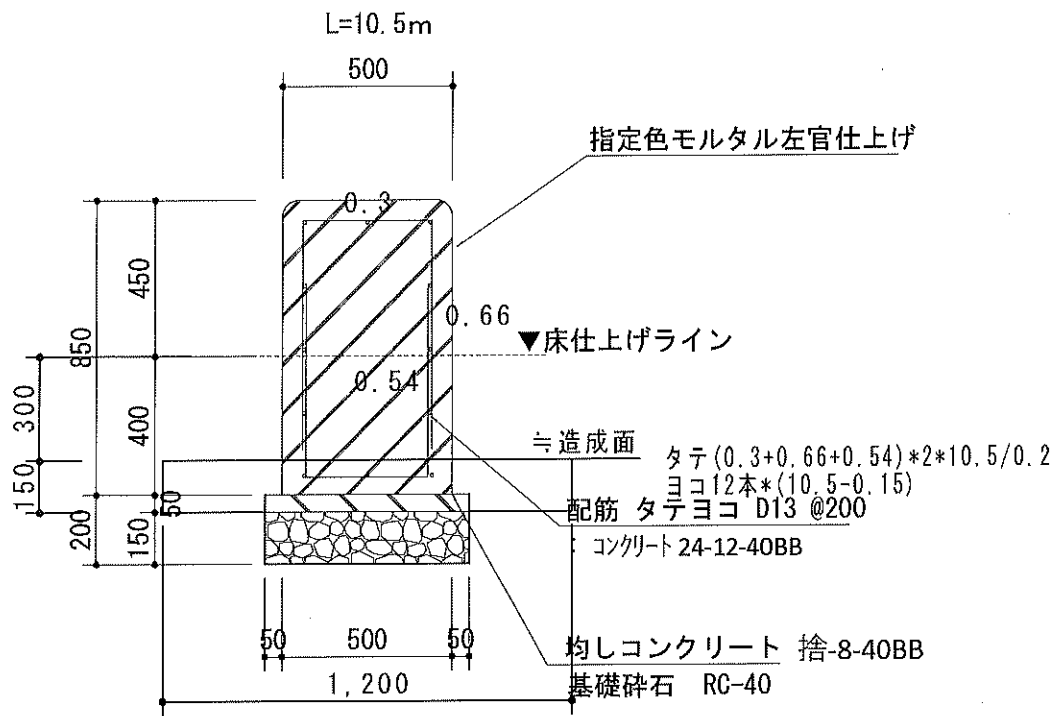


断面詳細 S=1:40 (A3)



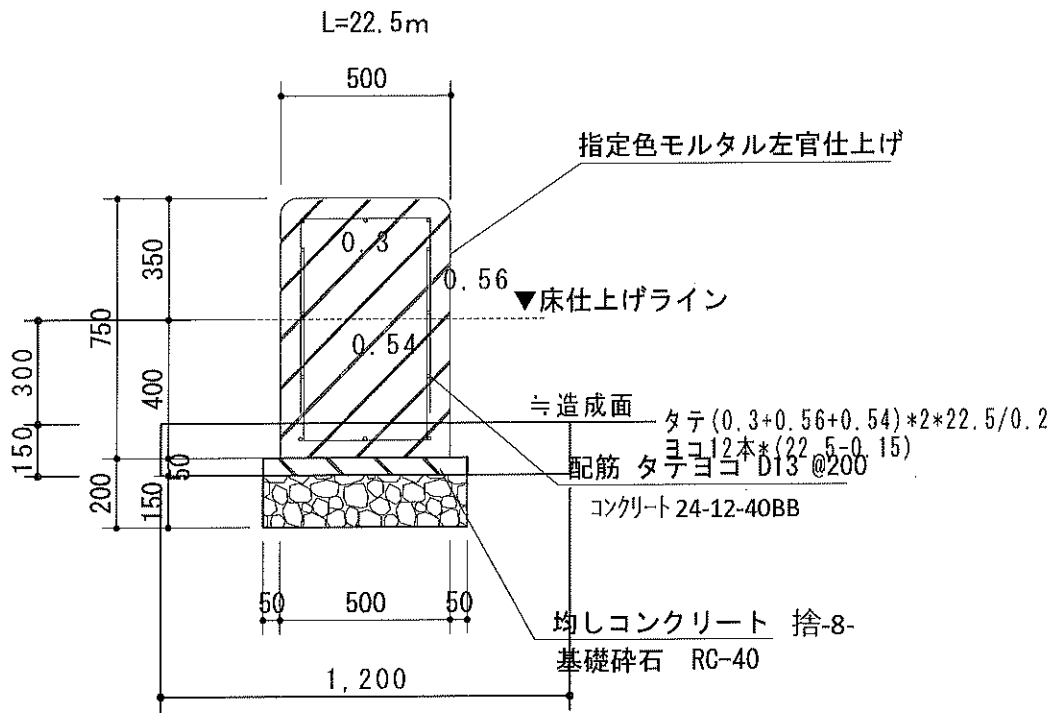
名 称	規 格	算 式	数 量
床 掘		$V = ((1.4+2.05)*1.3/2+1.2*0.2)*15.58 = 38.677$	38.7 m ³
埋 戻		$V = 38.677 - 19.436 = 19.241$	19.2 m ³
残 土		$V = ((0.45+1.1)*1.3/2+1.2*0.2)*15.58 = 19.436$	19.4 m ³
基礎砕石	(RC-40)	$A = 1.3*15.58 = 20.254$	20.3 m ²
		$V = 1.3*0.2*15.58 = 4.051$	4.1 m ³
コンクリート	(18-8-40BB)	$V = (0.3+1.1)*1.6/2*15.58 = 17.450$	17.4 m ³
型枠	直線	$A = (1.6+1.789)*15.58+(0.3+1.1)*1.6 = 55.041$	55.0 m ²
水抜きパイプ	VP50(1箇所/2.0m ² 当り)L1.0m	$N = 1.6*15.58/2 = 12.464$	12.5 箇所
面取	t10	$L = 15.580$	15.6 m
仕上げ	モルタル左官仕上げ	$A = (1.6+0.3)*15.58 = 29.602$	29.6 m ²
目地	エラストイト目地材 t10	$A = (0.3+1.1)*1.3/2*2 = 1.820$	1.8 m ²
ラウンジベンチ		$N = 1.000$	1.0 式

種 別	ベンチ・テーブル工 Coベンチ (水景わき) 単 位 数 量 計 算	1箇所 当り
-----	------------------------------------	--------



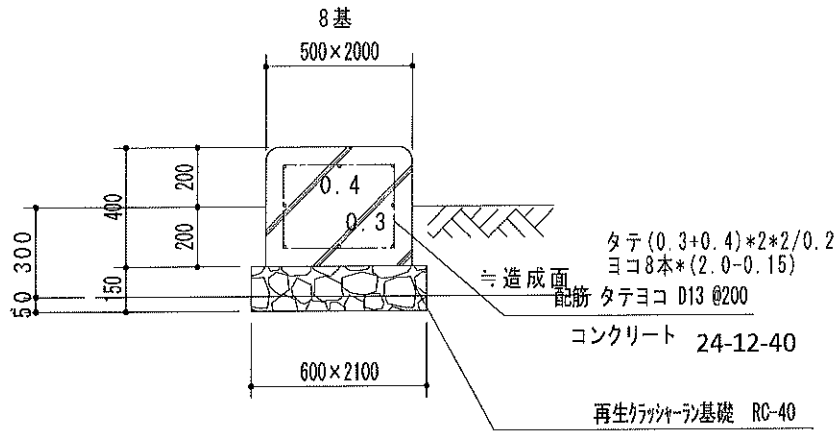
名 称	規 格	算 式	数 量
床 掘		$V = (1.2*0.15+0.6*0.15)*10.5 = 2.835$	2.8 m ³
埋 戻		$V = 2.835 - 1.785 = 1.050$	1.1 m ³
残 土		$V = (0.6*0.2+0.5*0.1)*10.5 = 1.785$	1.8 m ³
基礎砕石	(RC-40)	$A = 0.6*10.5 = 6.300$	6.3 m ²
		$V = 0.6*0.15*10.5 = 0.945$	0.9 m ³
コンクリート	(21-12-40BB)	$V = 0.5*0.85*10.5 = 4.463$	4.5 m ³
型枠	直線	$A = 0.85*2*10.5+0.5*0.85*2 = 18.700$	18.7 m ²
均しコンクリート	(捨-8-40BB)	$V = 0.6*0.05*10.5 = 0.315$	0.3 m ³
型枠	直線	$A = 0.05*2*10.5+0.6*0.05*2 = 1.110$	1.1 m ²
仕上げ	モルタル左官仕上げ	$A = (0.85+0.5+0.85)*10.5 = 23.100$	23.1 m ²
鉄筋	D13@200縦横	$L = (0.3+0.66+0.54)*2*10.5/0.2+12*(10.5-0.15) = 281.700$	281.7 m
	0.995kg/m	$W = 281.7*0.995/1000 = 0.280$	0.3 t
目地	エフスタイ卜目地材 10 @10	$A = 0.5*0.85*10.5/10 = 0.446$	0.4 m ²

種 別	ベンチ・テーブル工 Coベンチ (遊び場外周) 単 位 数 量 計 算	1箇所 当り
-----	-------------------------------------	--------



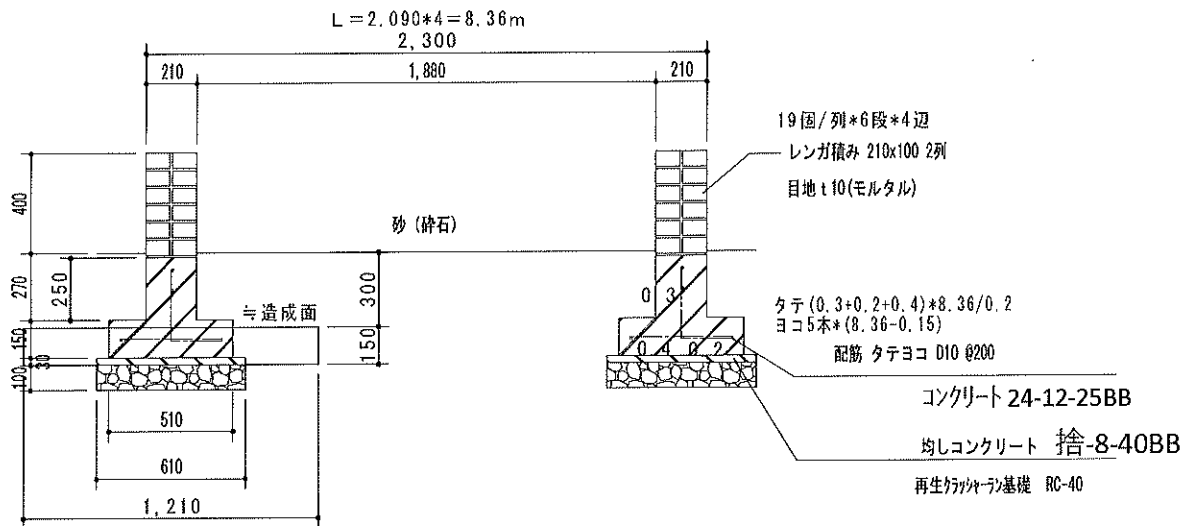
名 称	規 格	算 式	数 量
床 掘		$V = (1.2 \times 0.15 + 0.6 \times 0.15) \times 22.5 = 6.075$	6.1 m ³
埋 戻		$V = 6.075 - 3.825 = 2.250$	2.3 m ³
残 土		$V = (0.6 \times 0.2 + 0.5 \times 0.1) \times 22.5 = 3.825$	3.8 m ³
基礎砕石	(RC-40)	$A = 0.6 \times 22.5 = 13.500$	13.5 m ²
		$V = 0.6 \times 0.15 \times 22.5 = 2.025$	2.0 m ³
コンクリート	(24-12-40BB)	$V = 0.5 \times 0.75 \times 22.5 = 8.438$	8.4 m ³
型 枠	直線	$A = 0.75 \times 2 \times 22.5 + 0.5 \times 0.75 \times 2 = 34.500$	34.5 m ²
均しコンクリート	(捨-8-40BB)	$V = 0.6 \times 0.05 \times 22.5 = 0.675$	0.7 m ³
型 枠	直線	$A = 0.05 \times 2 \times 22.5 + 0.6 \times 0.05 \times 2 = 2.310$	2.3 m ²
仕上げ	モルタル左官仕上げ	$A = (0.75 + 0.5 + 0.75) \times 22.5 = 45.000$	45.0 m ²
鉄筋	D13@200縦横	$L = (0.3 + 0.56 + 0.54) \times 2 \times 22.5 / 0.2 + 12 \times (22.5 - 0.15) = 583.200$	583.2 m
	0.995kg/m	$W = 583.2 \times 0.995 / 1000 = 0.580$	0.6 t
目地	エフスタイ卜目地材 t10 @10	$A = 0.5 \times 0.75 \times 22.5 / 10 = 0.844$	0.8 m ²

種 別	ベンチ・テーブル工 飛び石	単 位 数 量 計 算	10箇所 当り
-----	---------------	-------------	---------



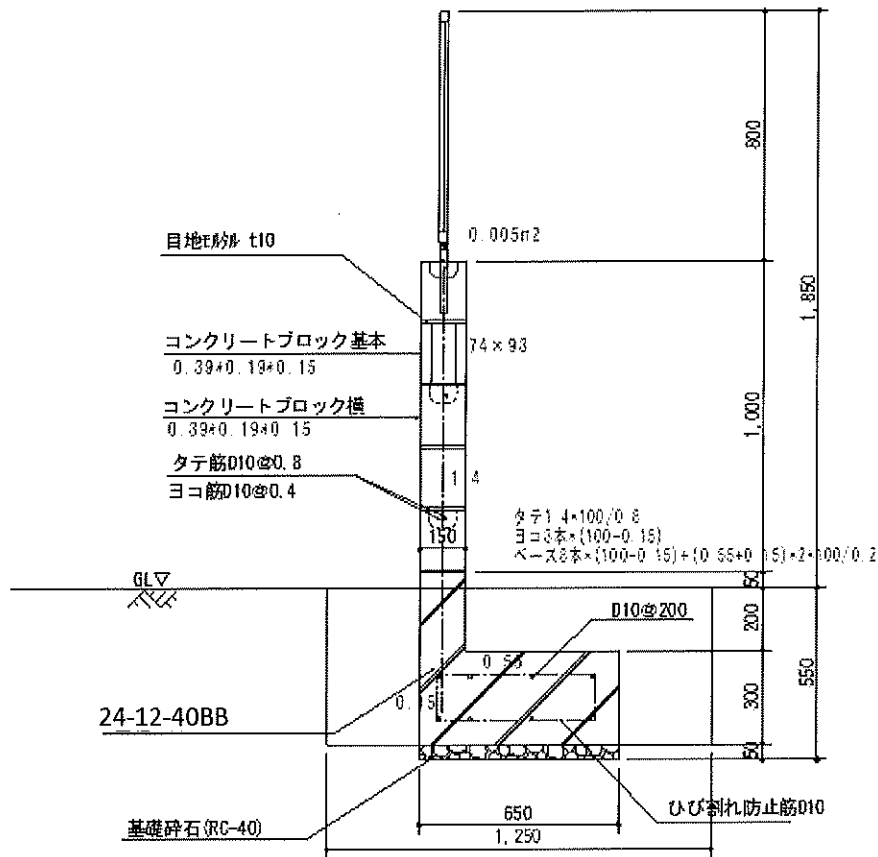
名 称	規 格	算 式	数 量
床 掘		$V = 0.6 \times 2.1 \times 0.05 \times 8 \times 10$	= 5.040 5.0 m ³
埋 戻		$V = 5.040 - 5.040$	= 0.0 m ³
残 土		$V = 0.6 \times 2.1 \times 0.058 \times 10$	= 5.040 5.0 m ³
基礎碎石	(RC-40)	$A = 0.6 \times 2.1 \times 8 \times 10$	= 100.800 100.8 m ²
		$V = 0.6 \times 2.1 \times 0.15 \times 8 \times 10$	= 15.120 15.1 m ³
コンクリート	(24-12-40BB)	$V = 0.5 \times 2 \times 0.4 \times 8 \times 10$	= 32.000 32.0 m ³
型枠	直線	$A = (0.4 \times 2.0 + 0.5 \times 0.4) \times 2 \times 8 \times 10$	= 160.000 160.0 m ²
鉄筋	D13@200縦横	$L = ((0.3+0.4) \times 2 \times 2 / 0.2 + 8 \times (2.0 - 0.15)) \times 8 \times 10$	= 2304.000 2304.0 m
	0.995kg/m	$W = 2304 \times 0.995 / 1000$	= 2.292 2.3 t

種 別	野外炉工 ファイヤーピット	単 位 数 量 計 算	100基 当り
-----	---------------	-------------	---------



名 称	規 格	算 式	数 量
床 掘		$V = (1.21 * 0.15 + 0.61 * 0.1) * 8.36 * 100 = 202.730$	202.7 m ³
埋 戻		$V = 202.730 - 117.458 = 85.272$	85.3 m ³
残 土		$V = (0.61 * 0.13 + 0.51 * 0.12) * 8.36 * 100 = 117.458$	117.5 m ³
基礎碎石	(RC-40)	$A = 0.61 * 8.36 * 100 = 509.960$	510.0 m ²
		$V = 0.61 * 0.1 * 8.36 * 100 = 50.996$	51.0 m ³
コンクリート	(18-8-25BB)	$V = (0.51 * 0.15 + 0.25 * 0.21) * 8.36 * 100 = 107.844$	107.8 m ³
型枠	直線	$A = 0.4 * 2 * 8.36 * 100 = 668.800$	668.8 m ²
均しコンクリート	(捨-8-40BB)	$V = 0.61 * 0.03 * 8.36 * 100 = 15.299$	15.3 m ³
型枠	直線	$A = 0.03 * 2 * 8.36 * 100 = 50.160$	50.2 m ²
目地	t10(モルタル)	$V = (0.21 * 0.42 * 8.36 - 0.21 * 0.1 * 0.06 * 19 * 6 * 4) * 100 = 16.279$	16.3 m ³
鉄筋	D10@200縦横	$L = ((0.3 + 0.2 + 0.4) * 8.36 / 0.2 + 5 * (8.36 - 0.15)) * 100 = 7867.000$	7867.0 m
	0.560kg/m	$W = 7867 * 0.56 / 1000 = 4.406$	4.4 t
レンガ	210×100 2列	$N = 19 * 6 * 4 * 100 = 45600.000$	45600.0 個
		$A = 0.4 * (2.3 + 1.88) * 4 * 100 = 668.800$	668.8 m ²

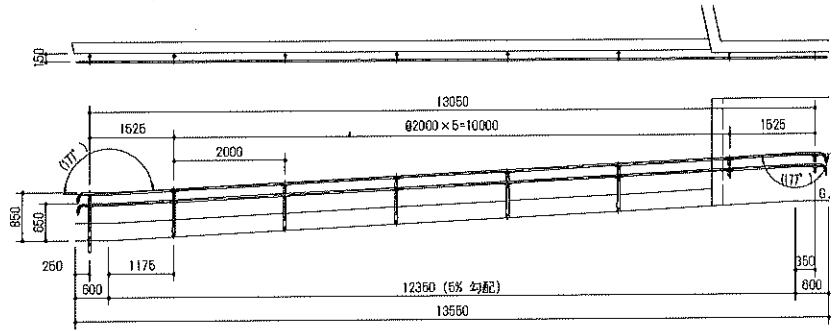
種 別	柵工 フェンス 目かくし	単 位 数 量 計 算	100m 当り
-----	--------------	-------------	---------



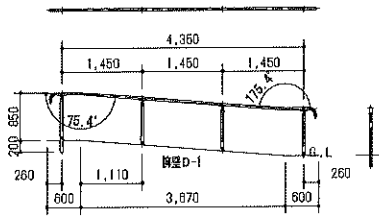
名 称	規 格	算 式	数 量
床掘り		$V = (1.25 \times 0.5 + 0.65 \times 0.05) \times 100 = 65.750$	65.8 m ³
埋戻し		$V = 65.750 - 25.750 = 40.000$	40.0 m ³
残土		$V = (0.65 \times 0.35 + 0.15 \times 0.2) \times 100 = 25.750$	25.8 m ³
基礎碎石	(RC-40)	$A = 0.65 \times 100 = 65.000$	65.0 m ²
コンクリート	(24-12-40BB)	$V = (0.65 \times 0.3 + 0.15 \times 0.25) \times 100 = 23.250$	23.3 m ³
型枠	直線	$A = 0.55 \times 2 \times 100 = 110.000$	110.0 m ²
鉄筋	D10	$L = 1.4 \times 100 / 0.8 + 3 \times (100 - 0.15) + 8 \times (100 - 0.15) + (0.55 + 0.15) \times 2 \times 100 / 0.2 = 1973.350$	1973.4 m
	0.560kg/m	$W = 1973.4 \times 0.56 / 1000 = 1.105$	1.1 t
コンクリート ブロック	基本	$N = 100 / 0.39 \times 3 = 769.231$	769.2 個
	横	$N = 100 / 0.39 \times 3 = 769.231$	769.2 個
目地	モルタル t10	$V = 0.15 \times 0.01 \times 6 \times 100 = 0.900$	0.9 m ³
	モルタル充填	$V = 0.005 \times 100 \times 3 + 0.074 \times 0.093 \times 0.19 \times 3 \times 100 / 0.8 = 1.990$	2.0 m ³
フェンス (目 かくし)	H800	$L = 100.000$	100.0 m

種 別	柵工 手すり	単 位 数 量 計 算	1式 当り
-----	--------	-------------	-------

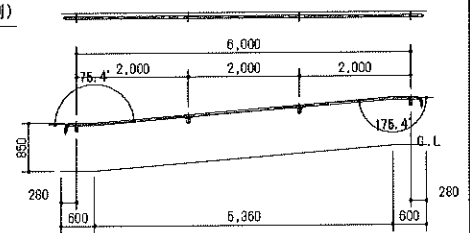
スロープ① (5% 左側)
S=1:60



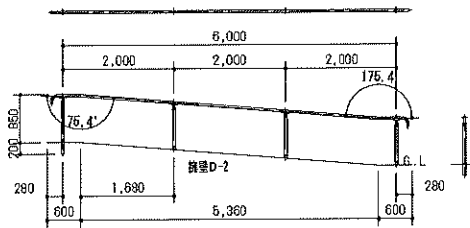
スロープ② (8% 左側)
※右側は本図の勝手違い
S=1:60



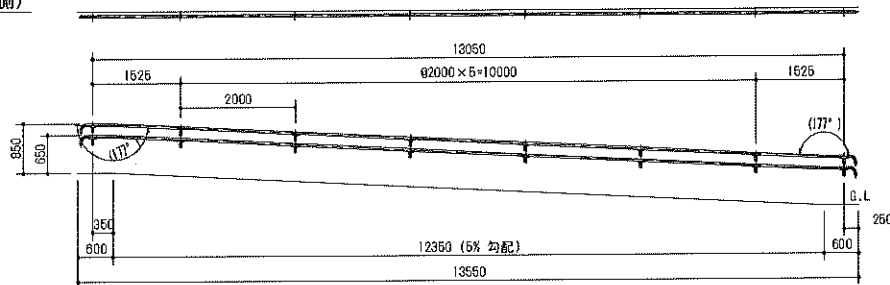
スロープ③ (8% 右側)
S=1:60



スロープ③ (8% 左側)
S=1:60

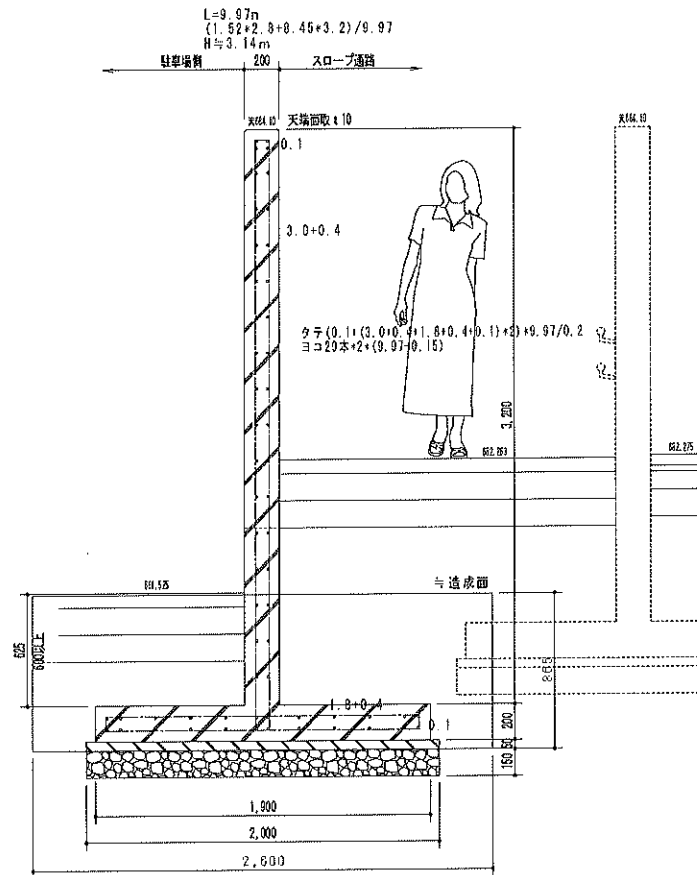


スロープ① (5% 右側)
S=1:60



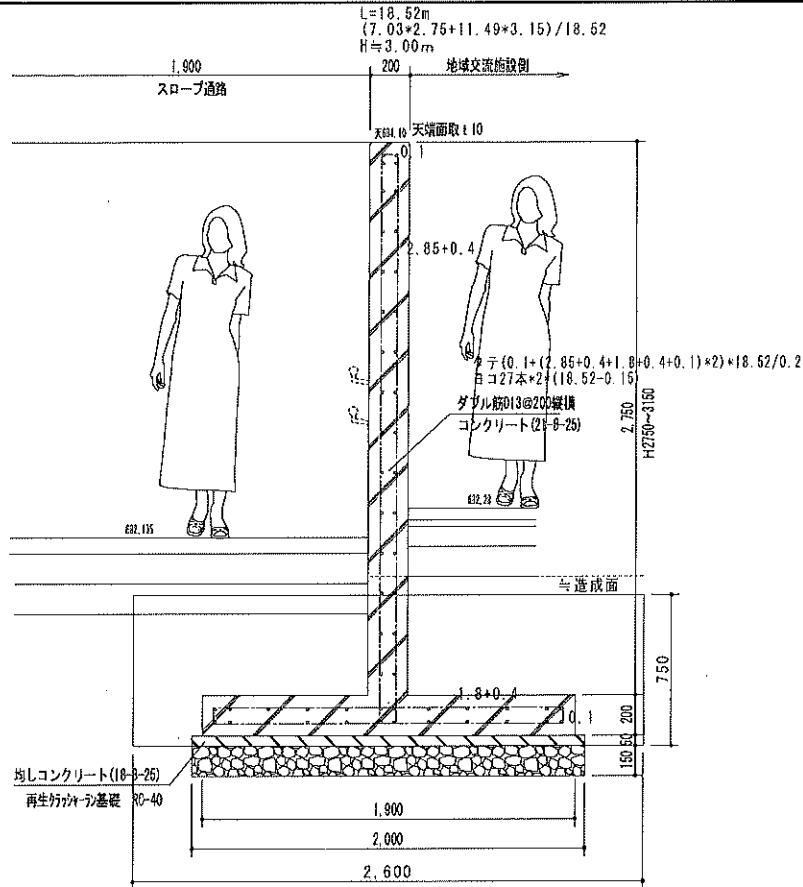
名 称	規 格	算 式	数 量
手すり	①~⑤	N =	= 1.000
			1.0 式

種 別	柵工 コンクリートウォールh=2.8~3.2m、L=10.0m 単位 数量計算	1箇所 当り
-----	---	--------



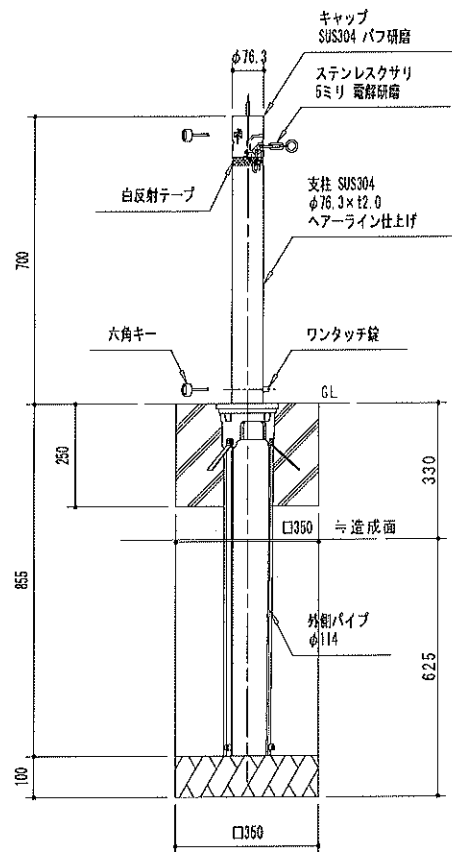
名 称	規 格	算 式	数 量
床 掘		$V = (2.6 \times 0.865 + 2.0 \times 0.15) \times 9.97 = 25.414$	25.4 m ³
埋 戻		$V = 25.414 - 9.003 = 16.411$	16.4 m ³
残 土		$V = (2.0 \times 0.2 + 1.9 \times 0.2 + 0.2 \times 0.615) \times 9.97 = 9.003$	9.0 m ³
基礎砕石	(RC-40)	$A = 2.0 \times 9.97 = 19.940$	19.9 m ²
		$V = 2.0 \times 0.15 \times 9.97 = 2.991$	3.0 m ³
コンクリート	(24-12-40BB) W/C55% 以下	$V = (1.9 \times 0.2 + 3.14 \times 0.2) \times 9.97 = 10.050$	10.0 m ³
型枠	直線	$A = 3.14 \times 2 \times 9.97 + (1.9 \times 0.2 + 3.14 \times 0.2) \times 2 = 64.628$	64.6 m ²
均しコンクリート	(捨-8-40BB)	$V = 2.0 \times 0.05 \times 9.97 = 0.997$	1.0 m ³
型枠	直線	$A = 0.05 \times 2 \times 9.97 + 2.0 \times 0.05 \times 2 = 1.197$	1.2 m ²
面取	t10	$L = 9.97 \times 2 = 19.940$	19.9 m
鉄筋	D13@200縦横	$L = (0.1 + (3.0 + 0.4 + 1.8 + 0.4 + 0.1) \times 2) \times 9.97 / 0.2 + 29 \times 2 \times (9.97 - 0.15) = 1142.835$	1142.8 m
	0.995kg/m	$W = 1142.8 \times 0.995 / 1000 = 1.137$	1.1 t
目地	エプスタイト目地材 t10 @10	$A = 0.000$	0.0 m ²

種 別	柵工 コンクリートウォールh=2.75~3.15m、L=18.5m 単 位 数 量 計 算	1箇所 当 り
-----	---	---------



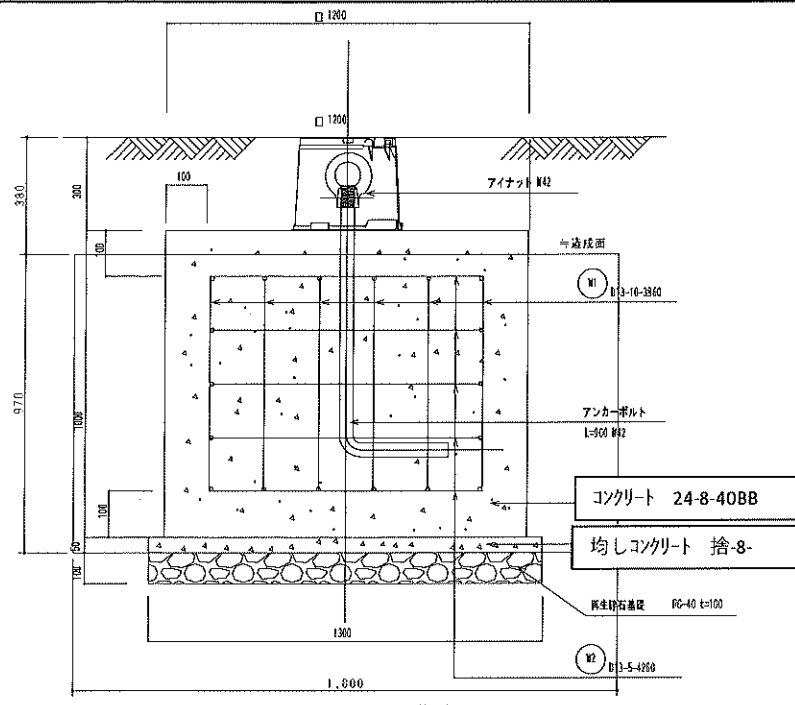
名 称	規 格	算 式	数 量
床 掘		$V = (2.6 \times 0.75 + 2.0 \times 0.15) \times 18.52 = 41.670$	41.7 m ³
埋 戻		$V = 41.670 - 16.298 = 25.372$	25.4 m ³
残 土		$V = (2.0 \times 0.2 + 1.9 \times 0.2 + 0.2 \times 0.5) \times 18.52 = 16.298$	16.3 m ³
基礎碎石	(RC-40)	$A = 2.0 \times 18.52 = 37.040$	37.0 m ²
		$V = 2.0 \times 0.15 \times 18.52 = 5.556$	5.6 m ³
コンクリート	(24-12-40BB) W/C55% 以下	$V = (1.9 \times 0.2 + 3.0 \times 0.2) \times 18.52 = 18.150$	18.1 m ³
型枠	直線	$A = 3.2 \times 2 \times 18.52 + (1.9 \times 0.2 + 3.0 \times 0.2) \times 2 = 120.488$	120.5 m ²
均しコンクリート	(捨-8-40BB)	$V = 2.0 \times 0.05 \times 18.52 = 1.852$	1.9 m ³
型枠	直線	$A = 0.05 \times 2 \times 18.52 + 2.0 \times 0.05 \times 2 = 2.052$	2.1 m ²
面取	t 10	$L = 18.52 \times 2 = 37.040$	37.0 m
鉄筋	D13@200縦横	$L = \frac{(0.1 + (2.85 + 0.4 + 1.8 + 0.4 + 0.1) \times 2) \times 18.52}{2 \times 0.2 + 27 \times 2 \times (18.52 - 0.15)} = 2029.100$	2029.1 m
	0.995kg/m	$W = 2029.1 \times 0.995 / 1000 = 2.019$	2.0 t
目地	エプスタイト目地材 t 10 @10	$A = (1.9 \times 0.2 + 3.0 \times 0.2) \times 18.52 / 10 = 1.815$	1.8 m ²

種 別	車止め工 上下式チェーンボラード 単位 数量 計算	100基 当り
-----	---------------------------	---------



名 称	規 格	算 式	数 量
床 掘		$V = 0.35 \times 0.35 \times 0.625 \times 100 = 7.656$	7.7 m ³
埋 戻		$V = 7.656 - 1.761 = 5.895$	5.9 m ³
残 土		$V = \frac{(0.35 \times 0.35 \times 0.1 + 0.114 \times 0.114 \times \pi / 4 \times 0.525) \times 100}{1} = 1.761$	1.8 m ³
基礎砕石	(RC-40)	$A = 0.35 \times 0.35 \times 100 = 12.250$	12.3 m ²
		$V = 0.35 \times 0.35 \times 0.1 \times 100 = 1.225$	1.2 m ³
コンクリート	(18-8-25BB)	$V = \frac{(0.35 \times 0.35 - 0.114 \times 0.114 \times \pi / 4) \times 0.25 \times 100}{1} = 2.807$	2.8 m ³
型枠	直線	$A = 0.35 \times 0.25 \times 4 \times 100 = 35.000$	35.0 m ²
上下式チェーンボラード	H700	$N = 100,000$	100.0 基

種 別	気球止め基礎工	単 位 数 量 計 算	1式 当 り
-----	---------	-------------	--------



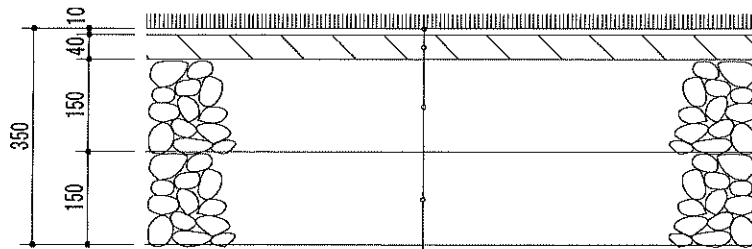
鉄筋表

記号	径	長さ (mm)	本数	単位質量 (kg/m)	1本当り質量 (kg)	質量 (kg)	摘要
N1	D13	3860	10	0.995	3.843	38	□
N2	D13	4260	5	0.995	4.239	21	□
						D13	59 kg
						合計	59 kg

基礎N=4基

名 称	規 格	算 式	数 量
床 掘		$V = (1.8 \times 1.8 \times 0.97 + 1.3 \times 1.3 \times 0.1) \times 4 = 13.247$	13.2 m ³
埋 戻		$V = 13.247 - 6.313 = 6.934$	6.9 m ³
残 土		$V = (1.2 \times 1.2 \times 0.92 + 1.3 \times 1.3 \times 0.15) \times 4 = 6.313$	6.3 m ³
基礎碎石	(RC-40)	$A = 1.3 \times 1.3 \times 4 = 6.760$	6.8 m ²
		$V = 1.3 \times 1.3 \times 0.1 \times 4 = 0.676$	0.7 m ³
コンクリート	24-8-40BB	$V = 1.2 \times 1.2 \times 1.0 \times 4 = 5.760$	5.8 m ³
型枠	直線	$A = 1.2 \times 1.0 \times 4 \times 4 = 19.200$	19.2 m ²
均しコンクリート	捨-8-40BB	$V = 1.3 \times 1.3 \times 0.05 \times 4 = 0.338$	0.3 m ³
型枠	直線	$A = 1.3 \times 0.05 \times 4 \times 4 = 1.040$	1.0 m ²
アンカーボルト	L=900 M42	N = 4.000	4.0 本
		鉄筋表より	
鉄筋	D13	$W = 59 \times 4 / 1000 = 0.236$	0.2 t
気球止め	合成樹脂製ボックス アイナット M42用	N = 4.000	4.0 基

種 別	グラウンド・コート舗装 人工芝舗装 (競技用) 単位 数量 計算	100m2 当り
-----	----------------------------------	----------



表層 高密度人工芝 (透水性) パイル長13mm以上
アンダーパット t10 (透水性)

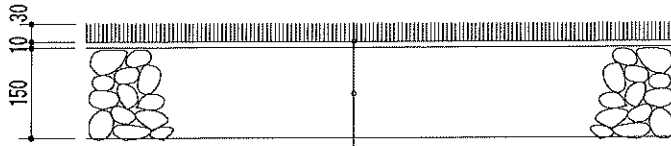
基層 開粒度アスコン 13 t=40

上層路盤 再生碎石 RC-40 t=150

凍上抑制層 再生碎石 RC-40 t=150

名 称	規 格	算 式	数 量
凍上抑制層	RC-40 t=150	A = V = 0.15*100	= 100.000 = 15.000 100.0 m2 15.0 m3
路盤	RC-40 t=150	A = V = 0.15*100	= 100.000 = 15.000 100.0 m2 15.0 m3
基層	開粒度アスコン 13 t=40	A =	= 100.000 100.0 m2
表層	高密度人工芝 (透水性) パイル長13mm以上	A =	= 100.000 100.0 m2
	アンダーパット t10 (透水性)	A =	= 100.000 100.0 m2

種 別	グラウンド・コート舗装 人工芝舗装 (広場用)	単 位 数 量 計 算	100m2 当り
-----	-------------------------	-------------	----------



表層 人工芝 (透水性) t 30+珪砂 t 10

路盤 再生クラッシャーラン RC-40 t=150

名 称	規 格	算 式	数 量
路盤	RC-40 t=150	A = = 100.000	100.0 m2
		V = 0.15*100 = 15.000	15.0 m3
表層	人工芝 (透水性) t 30	A = = 100.000	100.0 m2
	珪砂 t 10	V = 0.01*100 = 1.000	1.0 m3

