令和８年度　亘理山元統合消防庁舎
基盤整備工事

数　量　計　算　書
(庁舎整備)

亘 理 地 区 行 政 事 務 組 合

数 量 総 括 表

数 量 総 括 表

工事区分 (LEVEL1)	工 種 (LEVEL2)	種 別 (LEVEL3)	細 別 (LEVEL4)	規 格 (LEVEL5)	単位	数 量				摘 要
						一次造成	二次造成	数 量 計	設計数量	
基盤整備										
	敷地造成工	掘削工	掘削		m3	961.0		961.0	960.0	
			購入土		m3	9179.5		9179.5	9200.0	
		盛土工	盛土	購入土	m3	8345.0		8345.0	8400.0	
		残土処理工	土砂運搬･処分		m3	961.0		961.0	960.0	
	小規模造成工	作業土工	掘削		m3		2388.5	2388.5	0.0	
			床掘	一次造成（擁壁）	m3	547.1		547.1	550.0	
			床掘	一次造成（防火水槽）	m3	117.7		117.7	120.0	
			床掘	二次造成	m3		54.5	54.5	0.0	
			埋戻	発生土	m3		36.5	36.5	0.0	
			埋戻	購入土（擁壁）	m3	432.6		432.6	430.0	
			埋戻	購入土（防火水槽）	m3	72.0		72.0	70.0	
			土砂運搬･処分		m3	547.1	2347.9	3067.2	550.0	
	地盤改良工	地盤改良	矩形中層混合改良	改良径：□1.5×1.5m	本	913.0		913.0	913.0	
	擁壁工		宅地造成用L型擁壁	H=1750	m	6.8		6.8	7.0	
			宅地造成用L型擁壁	H=2000	m	15.7		15.7	16.0	
			宅地造成用L型擁壁	H=2250	m	33.5		33.5	34.0	
			宅地造成用L型擁壁	H=2500	m	50.7		50.7	51.0	
			宅地造成用L型擁壁	H=2750	m	9.9		9.9	10.0	
		場所打	現場打擁壁	H=2750	m	1.1		1.1	1.0	
		プレキャスト	(北側町道面)							
		Ｌ型擁壁	宅地造成用L型擁壁	H=1000	m	25.1		25.1	25.0	
			宅地造成用L型擁壁	H=1250	m	29.5		29.5	30.0	
		場所打	間詰めコンクリート	H=1000	箇所	1.0		1.0	1.0	
		基礎地盤改良	中層混合処理		m3	2056.8		2056.8	2060.0	
	構造物撤去工	構造物取壊工	Co構造物取壊し	鉄筋	m3	18.7		18.7	19.0	
			Co殻運搬処理	鉄筋	m3	18.7		18.7	19.0	
					t	43.9		43.9	44.0	
		土工	盛土		m3	122.7		122.7	123.0	

数 量 総 括 表

工事区分 (LEVEL1)	工 種 (LEVEL2)	種 別 (LEVEL3)	細 別 (LEVEL4)	規 格 (LEVEL5)	単位	数 量				摘 要
						一次造成	二次造成	数 量 計	設計数量	
			埋戻		m3	135.7		135.7	136.0	
植栽工										二脚鳥居支柱
	植栽工	中低木植栽工	サザンカ	H=1.5 W=0.3	本		3.0	3.0	0.0	(添木付)
										二脚鳥居支柱
			ソヨゴ	H=1.5 W=0.4	本		4.0	4.0	0.0	(添木付)
			アベリア	H=0.5 W=0.3	本		204.0	204.0	0.0	
			サツキ	H=0.4 W=0.5	本		232.0	232.0	0.0	
			イヌツゲ	H=0.5 W=0.2	本		288.0	288.0	0.0	
			ヒベリカム	H=0.5 W=0.3	本		156.0	156.0	0.0	
			ライラック	H=0.5 W=0.2	本		40.0	40.0	0.0	
		地被類植栽工	フッキソウ	コンテナ径 9cm 3芽立	鉢		3144.0	3144.0	0.0	
			シバサクラ	コンテナ径 9cm 3芽立	鉢		1430.0	1430.0	0.0	
	植栽基盤	作業土工	床掘		m3		118.0	118.0	0.0	
			埋戻(発生土)		m3		3.2	3.2	0.0	
			埋戻(客土)		m3		114.8	114.8	0.0	
			土砂運搬･処分		m3		114.4	114.4	0.0	
施設整備										
	水槽等構造物	貯水施設工	防火水槽	40m3級 耐震用	基	1.0		1.0	1.0	
	雨水排水設備工	側溝工	落蓋式U型側溝	300×300	m		106.0	106.0	0.0	
			皿型側溝	一般部 300×300	m		79.9	79.9	0.0	
			皿型側溝	乗入部 300×300	m		51.8	51.8	0.0	
			皿型側溝	乗入部 300×400	m		84.2	84.2	0.0	
			皿型可変側溝	一般部 300×400	m		10.6	10.6	0.0	
			皿型可変側溝	一般部 300×500	m		32.5	32.5	0.0	
			皿型可変側溝	一般部 300×600	m		10.1	10.1	0.0	
		管渠工	硬質塩化ビニル管	φ250	m		6.5	6.5	0.0	
		集水桝工	角型集水桝(Ⅰ型)	(500×500)H700	基		5.0	5.0	0.0	
			角型集水桝(Ⅱ型)	(500×500)H600	基		1.0	1.0	0.0	
	広場整備工	アスファルト舗装工	下層路盤	RC-40 t=200	m2		5122.2	5122.2	0.0	車路・駐車場

数 量 総 括 表

工事区分 (LEVEL1)	工 種 (LEVEL2)	種 別 (LEVEL3)	細 別 (LEVEL4)	規 格 (LEVEL5)	単位	数 量				摘 要
						一次造成	二次造成	数 量 計	設計数量	
			上層路盤	RM-40 t=150	m2		5122.2	5122.2	0.0	車路・駐車場
			表層	再生密粒度アスコン t=50	m2		5122.2	5122.2	0.0	車路・駐車場
			凍上抑制層	RC-40 t=150	m2		92.6	92.6	0.0	歩道
			上層路盤	RC-40 t=100	m2		92.6	92.6	0.0	歩行者用通路
			表層	透水性アスコン t=30	m2		92.6	92.6	0.0	歩行者用通路
		薄層カラー舗装	下層路盤	RC-40 t=200	m2		126.0	126.0	0.0	
			上層路盤	RM-40 t=150	m2		126.0	126.0	0.0	
			表層	再生密粒度アスコン t=50	m2		126.0	126.0	0.0	
			薄層カラー舗装	RPN-501	m2		126.0	126.0	0.0	
		コンクリート舗装工	上層路盤	RC-40 t=200	m2		686.2	686.2	0.0	車路
			コンクリート舗装	溶接鉄鋼 t=200	m2		686.2	686.2	0.0	車路
			上層路盤	RC-40 t=100	m2		5.3	5.3	0.0	歩道
			コンクリート舗装	t=70	m2		5.3	5.3	0.0	歩道
		目地工	突合せ目地	10mm H40mm	m		215.1	215.1	0.0	縦方向
			収縮目地	10mm H40mm	m		153.1	153.1	0.0	横方向
		縁石工	歩車道境界ブロック	片面B 180/205×250×600	m		303.1	303.1	0.0	
			地先境界ブロック	一般部 120×120	m		4.8	4.8	0.0	
			地先境界ブロック	車乗入部 150×150	m		48.3	48.3	0.0	
			車止めブロック	100/180×40/120×600	個		96.0	96.0	0.0	
		区画線工	溶融式区画線	実線 白 W=15cm	m		815.7	815.7	0.0	
				ゼブラ 白 W=45cm	m		39.0	39.0	0.0	
				記号 15cm換算	m		6.7	6.7	0.0	
		柵工	ガードフェンス	積雪地用 H=800	m		48.0	48.0	0.0	
			メッシュフェンス	積雪地用 H=800	m		83.2	83.2	0.0	

数 量 集 計 表

基盤整備工

数　量　表

工　種	算　出　根　拠	数　量
敷地造成工		
掘削工		
掘削	一次造成 V ＝ 961.0 ＝	961.0 m3
購入土	V ＝ 8345.0 × 1.1 ＝	9179.5 m3
盛土工		
盛土	一次造成 V ＝ 8345.0 ＝	8345.0 m3
残土処理工		
土砂運搬・処分	一次造成 V ＝ 961.0 ＝	961.0 m3
小規模造成工		
作業土工		
掘削	二次造成 V ＝ 2388.5 ＝	2388.5 m3
床掘（一次造成）	一次造成　貯水槽　既設擁壁撤去 V ＝ 424.4 ＋ 117.72 ＋ 4.70 × 26.1 ＝	664.8 m3
床掘（二次造成）	二次造成 V ＝ 54.5 ＝	54.5 m3
埋戻(発生土)	二次造成 V ＝ 36.5 ＝	36.5 m3
埋戻(購入土)	一次造成　貯水槽　既設擁壁撤去 V ＝ 296.8 ＋ 72.04 ＋ 5.20 × 26.1 ＝	504.6 m3
土砂運搬・処分	V ＝ 2388.5 ＋ 664.8 ＋ 54.5 － 36.5 / 0.9 ＝	3067.2 m3

基盤整備工	数　　量　　表	
工　　種	算　　出　　根　　拠	数　　量
地盤改良工		
地盤改良		
矩形中層混合改良 改良径：□1.5×1.5m	地盤改良平面図 N ＝ 913.0 ＝	913.0 本
擁壁工		
プレキャストL型擁壁		
（南側水路面）		
宅地造成用L型擁壁 H=1750	L型擁壁割付平面図 L ＝ 1.746 ＋ 1.008 ＋ 4.016 ＝	6.8 m
	L型擁壁割付平面図 N ＝ 1.0 ＋ 1.0 ＋ 2.0 ＝	4.0 本
宅地造成用L型擁壁 H=2000	L型擁壁割付平面図 L ＝ 6.024 ＋ 1.408 ＋ 1.408 ＋ 1.428 ＋ 1.429 ＋ 4.016 ＝	15.7 m
	N ＝ 3.0 ＋ 1.0 ＋ 1.0 ＋ 1.0 ＋ 1.0 ＋ 1.0 ＝	8.0 本
宅地造成用L型擁壁 H=2250	L型擁壁割付平面図 L ＝ 2.008 ＋ 1.017 ＋ 1.008 ＋ 1.358 ＋ 1.008 ＋ 4.016	
	＋ 1.291 ＋ 2.008 ＋ 1.519 ＋ 1.008 ＋ 1.858 ＋ 1.858	
	＋ 1.788 ＋ 8.032 ＋ 1.858 ＋ 1.858 ＝	33.5 m
	N ＝ 8.0 ＋ 3.0 ＋ 2.0 ＋ 1.0 ＋ 1.0 ＋ 1.0	
	＋ 1.0 ＋ 1.0 ＝	18.0 本
宅地造成用L型擁壁 H=2500	L型擁壁割付平面図 L ＝ 1.708 ＋ 1.708 ＋ 2.008 ＋ 1.109 ＋ 44.176 ＝	50.7 m
	N ＝ 1.0 ＋ 1.0 ＋ 23.0 ＝	25.0 本
宅地造成用L型擁壁 H=2750	L型擁壁割付平面図 L ＝ 1.708 ＋ 1.708 ＋ 1.410 ＋ 1.008 ＋ 4.016 ＝	9.9 m

基盤整備工

数　量　表

工　種	算　出　根　拠	数　量
	N ＝ 2.0 ＋ 1.0 ＋ 1.0 ＋ 1.0 ＝	5.0 本
場所打擁壁工		
現場打擁壁 H=2750	L型擁壁割付平面図 L ＝ 0.726 ＋ 0.391 ＝	1.1 m
本体コンクリート	V ＝ 2.72 ＝	2.7 m3
型枠（小型）	A ＝ 11.06 ＝	11.1 ㎡
基礎コンクリート	V ＝ 0.42 ＝	0.4 m3
型枠（均し）	A ＝ 0.84 ＝	0.8 ㎡
基礎砕石	A ＝ 4.23 ＝	4.2 ㎡
鉄筋（SD345 D16）	W ＝ 0.109 ＝	0.11 t
鉄筋（SD345 D13）	W ＝ 0.152 ＝	0.15 t
（北側町道面）		
宅地造成用L型擁壁 H=1000	L型擁壁割付平面図 L ＝ 1.008 ＋ 1.308 ＋ 1.308 ＋ 1.197 ＋ 1.008 ＋ 18.072	
	＋ 1.181 ＝	25.1 m
	L型擁壁割付平面図 N ＝ 1.0 ＋ 1.0 ＋ 1.0 ＋ 1.0 ＋ 10.0 ＝	14.0 本
宅地造成用L型擁壁 H=1250	L型擁壁割付平面図 L ＝ 14.056 ＋ 1.008 ＋ 1.731 ＋ 1.308 ＋ 1.308 ＋ 10.040 ＝	29.5 m
	L型擁壁割付平面図 N ＝ 7.0 ＋ 1.0 ＋ 1.0 ＋ 1.0 ＋ 5.0 ＝	15.0 本
間詰めコンクリート	N ＝ 1.0 ＝	1.0 箇所
195×140×1,000	V ＝ 0.195 × 0.140 × 1.000 ＝	0.027 m3
同上型枠	A ＝ (0.195 ＋ 0.140) × 1.000 ＝	0.335 ㎡
基礎地盤改良工		
中層混合処理工法	平均地盤改良深 h1 ＝ (3.83 × 1.86 ＋ 3.13 × 2.00 ＋ 3.45 × 6.77	
	＋ 6.10 × 11.70 ＋ 3.00 × 4.02 ＋ 2.75 × 8.41	
	＋ 2.63 × 11.55 ＋ 2.54 × 1.79 ＋ 2.29 × 3.42	
	＋ 2.04 × 10.98 ＋ 2.18 × 11.15 ＋ 2.07 × 12.05	
	＋ 1.96 × 12.05 ＋ 1.85 × 12.05 ＋ 1.99 × 11.75)	
	÷ (1.86 ＋ 2.00 ＋ 6.77 ＋ 11.70 ＋ 4.02 ＋ 8.41	
	＋ 11.55 ＋ 1.79 ＋ 3.42 ＋ 10.98 ＋ 11.15 ＋ 12.05	
	＋ 12.05 ＋ 12.05 ＋ 11.75) ＝	2.69 m
	h2 ＝ (3.00 × 3.82 ＋ 3.00 × 2.21 ＋ 2.75 × 8.03	
	＋ 2.64 × 11.38 ＋ 2.52 × 10.04 ＋ 2.67 × 10.04	
	＋ 2.56 × 9.22)／(3.82 ＋ 2.21 ＋ 8.03 ＋ 11.38	
	＋ 10.04 ＋ 10.04 ＋ 9.22) ＝	2.67 m

基盤整備工

数　量　表

工　種	算　出　根　拠	数　量
	V1 ＝ 2.69 × 551.2 ㎡ ＝	1482.7 m3
	V2 ＝ 2.67 × 215.0 ㎡ ＝	574.1 m3
	ΣV ＝ 1482.7 ＋ 574.1 ＝	2056.8 m3
構造物撤去工		
構造物取壊し工		
コンクリート構造物取壊し(鉄筋)		
L型擁壁 H1500	L ＝ 21.5 ＝	21.5 m
	V1 ＝ 21.5 × 0.31（取壊し数量） ＝	6.7
L型擁壁 H2000	L ＝ 26.1 ＝	26.1 m
	V1 ＝ 26.1 × 0.46（取壊し数量） ＝	12.0
	V ＝ 6.7 ＋ 12.0 ＝	18.7 ㎥
Co殻運搬処理(鉄筋)	W ＝ 18.7 × 2.35 ＝	43.9 t
盛土	V ＝ 26.1 × 4.7 ＝	122.7 ㎥
埋戻	V ＝ 26.1 × 5.2 ＝	135.7 ㎥

植栽工

数　量　表

工　種	算　出　根　拠	数　量
植栽工		
中低木植栽工		
サザンカ		
H=1.5 W=0.3 二脚鳥居支柱（添木付）	植栽計画平面図 N ＝ 3.0 ＝	3.0 本
ソヨゴ		
H=1.5 W=0.4 二脚鳥居支柱（添木付）	植栽計画平面図 N ＝ 4.0 ＝	4.0 本
アベリア H=0.5 W=0.3	植栽計画平面図　4本/㎡ N ＝ 51.0 × 4.0 ＝	204.0 本
サツキ H=0.4 W=0.5	植栽計画平面図　4本/㎡ N ＝ 58.0 × 4.0 ＝	232.0 本
イヌツゲ H=0.5 W=0.2	植栽計画平面図　4本/㎡ N ＝ 72.0 × 4.0 ＝	288.0 本
ヒベリカム H=0.5 W=0.3	植栽計画平面図　4本/㎡ N ＝ 39.0 × 4.0 ＝	156.0 本
ライラック H=0.5 W=0.2	植栽計画平面図　4本/㎡ N ＝ 10.0 × 4.0 ＝	40.0 本
地被類植栽工		
フッキソウ コンテナ径9cm　3芽立	植栽計画平面図　20鉢/㎡ N ＝ 157.2 × 20.0 ＝	3144.0 鉢
シバサクラ コンテナ径9cm　3芽立	植栽計画平面図　20鉢/㎡ N ＝(3.6 ＋ 8.2 ＋ 24.3 ＋ 35.4)× 20.0 ＝	1430.0 鉢

植栽工

数　量　表

工　種	算　出　根　拠	数　量
植栽基盤工		
植栽基盤		
作業土工		
床掘 樹高1.5m以上2.0m未満	植穴径 V1 ＝ 0.540 × 0.540 × π/4 × 植穴深 0.400 × 本数 3.0 ＝	0.27
樹高1.5m以上2.0m未満	植穴径 V2 ＝ 0.540 × 0.540 × π/4 × 植穴深 0.400 × 本数 4.0 ＝	0.37
樹高0.5m以上0.8m未満	植穴径 V3 ＝ 0.370 × 0.370 × π/4 × 植穴深 0.280 × 本数 204.0 ＝	6.14
樹高0.3m以上0.5m未満	植穴径 V4 ＝ 0.330 × 0.330 × π/4 × 植穴深 0.260 × 本数 232.0 ＝	5.16
樹高0.5m以上0.8m未満	植穴径 V5 ＝ 0.370 × 0.370 × π/4 × 植穴深 0.280 × 本数 288.0 ＝	8.67
樹高0.5m以上0.8m未満	植穴径 V6 ＝ 0.370 × 0.370 × π/4 × 植穴深 0.280 × 本数 156.0 ＝	4.70
樹高0.5m以上0.8m未満	植穴径 V7 ＝ 0.370 × 0.370 × π/4 × 植穴深 0.280 × 本数 40.0 ＝	1.20
低木・地被類基盤	鉢深 V ＝ 0.400 ×（ 157.2 ＋ 3.6 ＋ 8.2 ＋ 24.3 ＋ 35.4 ）=	91.5
	V ＝ 0.27 ＋ 0.37 ＋ 6.14 ＋ 5.16 ＋ 8.67 ＋ 4.70	
	＋ 1.20 ＋ 91.500 ＝	118.0 m3
埋戻（発生土） 樹高1.5m以上2.0m未満	鉢径 V1 ＝ 0.300 × 0.300 × π/4 × 鉢径 0.190 × 本数 3.0 ＝	0.04
樹高1.5m以上2.0m未満	鉢径 V2 ＝ 0.300 × 0.300 × π/4 × 鉢径 0.190 × 本数 4.0 ＝	0.05
樹高0.5m以上0.8m未満	鉢径 V3 ＝ 0.200 × 0.200 × π/4 × 鉢径 0.120 × 本数 204.0 ＝	0.77
樹高0.3m以上0.5m未満	鉢径 V4 ＝ 0.170 × 0.170 × π/4 × 鉢径 0.100 × 本数 232.0 ＝	0.53

植栽基盤工

数　量　表

工　種	算　出　根　拠	数　量
樹高0.5m以上0.8m未満	V5 ＝ 0.200（鉢径） × 0.200 × π/4 × 0.120（鉢径） × 288.0（本数） ＝	1.09
樹高0.5m以上0.8m未満	V6 ＝ 0.200（鉢径） × 0.200 × π/4 × 0.120（鉢径） × 156.0（本数） ＝	0.59
樹高0.5m以上0.8m未満	V7 ＝ 0.200（鉢径） × 0.200 × π/4 × 0.120（鉢径） × 40.0（本数） ＝	0.15
	V ＝ 0.04 ＋ 0.05 ＋ 0.77 ＋ 0.53 ＋ 1.09 ＋ 0.59	
	＋ 0.15 ＝	3.2 m3
埋戻（客土）	V ＝ 118.00（床掘） － 3.20（埋戻し） ＝	114.8 m3
残土運搬・処分	V ＝ 118.0 － 3.2 / 0.9 ＝	114.4 m3

施設設備工

数　量　表

工　種	算　出　根　拠	数　量
給水設備工		
貯水施設工		
防火水槽 40m3級　耐震用	N ＝　1.0 ＝	1.0 基
雨水排水設備工		
側溝工		
落蓋式U型側溝 300×300	雨水計画高平面図 L ＝　106.0 ＝	106.0 m
皿型側溝（一般部） 300×300	雨水計画高平面図 L1 ＝　31.6 ＝	31.6
	雨水計画高平面図 L2 ＝　48.3 ＝	48.3
	L ＝　31.6　＋　48.3 ＝	79.9 m
皿型側溝（乗入部） 300×300	雨水計画高平面図 L ＝　51.8 ＝	51.8 m
皿型側溝（乗入部） 300×400	雨水計画高平面図 L1 ＝　62.7 ＝	62.7
	雨水計画高平面図 L2 ＝　13.8 ＝	13.8
	雨水計画高平面図 L3 ＝　7.7 ＝	7.7
	L ＝　62.7　＋　13.8　＋　7.7 ＝	84.2 m
皿型可変側溝（一般部） 300×400	皿型可変側溝割付平面図 L ＝　1.080　＋　9.482 ＝	10.6 m
皿型可変側溝（一般部） 300×500	皿型可変側溝割付平面図 L ＝　32.518 ＝	32.5 m

施設設備工

数　量　表

工　種	算　出　根　拠	数　量
皿型可変側溝（一般部） 300×600	皿型可変側溝割付平面図 L ＝ 6.000 ＋ 4.129 ＝	10.1 m
管渠工		
硬質塩化ビニル管 （φ250）	雨水計画高平面図 L1 ＝ 6.0 ＝	6.0
	L2 ＝ 0.5 ＝	0.5
	L ＝ 6.0 ＋ 0.5 ＝	6.5 m
集水桝工		
角型集水桝（Ⅰ型） (500×500 H700)	雨水計画高平面図 N ＝ 1.0 ＋ 1.0 ＋ 1.0 ＋ 1.0 ＋ 1.0 ＝	5.0 基
角型集水桝（Ⅱ型） (500×500 H600)	雨水計画高平面図 N ＝ 1.0 ＝	1.0 基
広場整備工		
アスファルト舗装工		
車路・駐車場		
下層路盤 RC-40 t=200	舗装計画平面図 A ＝ 4316.6 ＋ 708.2 ＋ 97.4 ＝	5122.2 m2
車路・駐車場		
上層路盤 RM-40 t=150	A ＝ 5122.2 ＝	5122.2 m2
車路・駐車場		
表層 再生密粒度アスコン t=50	A ＝ 5122.2 ＝	5122.2 m2
歩道		
凍上抑制層 RC-40 t=150	舗装計画平面図 A ＝ 92.6 ＝	92.6 m2
歩行者用通路		
上層路盤 RC-40 t=100	A ＝ 92.6 ＝	92.6 m2
歩行者用通路		
表層 透水性アスコン t=30	A ＝ 92.6 ＝	92.6 m2

施設設備工

数　量　表

工　種	算　出　根　拠	数　量
薄層カラー舗装工		
下層路盤 RC-40 t=200	舗装計画平面図 A ＝ 126.0 ＝	126.0 m2
上層路盤 RM-40 t=150	A ＝ 126.0 ＝	126.0 m2
表層 再生密粒度アスコン t=50	A ＝ 126.0 ＝	126.0 m2
薄層カラー舗装 RPN-501	A ＝ 126.0 ＝	126.0 m2
コンクリート舗装工		
車路		
上層路盤 RC-40 t=200	舗装計画平面図 A ＝ 573.8 ＋ 112.4 ＝	686.2 m2
車路		
コンクリート舗装 溶接鉄網　t＝200	A ＝ 686.2 ＝	686.2 m2
歩道		
上層路盤 RC-40 t=100	舗装計画平面図 A ＝ 5.3 ＝	5.3 m2
歩道		
コンクリート舗装 t＝70	A ＝ 5.3 ＝	5.3 m2
目地工		
突合せ目地（縦方向） 10mm　H40mm	舗装計画平面図　車庫前 L1 ＝ 12.850 × 14.0 ＝	179.9
	舗装計画平面図　メンテナンスエリア L2 ＝ 11.740 × 3.0 ＝	35.2
	L ＝ 179.9 ＋ 35.2 ＝	215.1 m
収縮目地（横方向） 10mm　H40mm	舗装計画平面図　車庫前 L1 ＝ 44.590 × 3.0 ＝	133.7
	舗装計画平面図　メンテナンスエリア L2 ＝ 9.740 × 2.0 ＝	19.4
	L ＝ 133.7 ＋ 19.4 ＝	153.1 m

施設設備工

数　量　表

工　種	算　出　根　拠	数　量
縁石工		
歩車道境界ブロック 片面B 180/205×250×600	縁石工平面図 L1 ＝ 132.9 ＝	132.9
	L2 ＝ 14.5 ＝	14.5
	L3 ＝ 16.5 ＝	16.5
	L4 ＝ 16.4 ＝	16.4
	L5 ＝ 21.1 ＝	21.1
	L6 ＝ 48.0 ＝	48.0
	L7 ＝ 53.7 ＝	53.7
	L ＝ 132.9 ＋ 14.5 ＋ 16.5 ＋ 16.4 ＋ 21.1 ＋ 48.0	
	＋ 53.7 ＝	303.1 m
地先境界ブロック 一般部 120×120	縁石工平面図 L ＝ 4.8 ＝	4.8 m
地先境界ブロック 車乗入部 150×150	縁石工平面図 L ＝ 48.3 ＝	48.3 m
車止めブロック 100/180×40/120×600	縁石工平面図　箇所数 N1 ＝ 2.0 × 5.0 ＝	10.0
	N2 ＝ 2.0 × 2.0 ＝	4.0
	N3 ＝ 2.0 × 17.0 ＝	34.0
	N4 ＝ 2.0 × 13.0 ＝	26.0
	N5 ＝ 2.0 × 11.0 ＝	22.0

施設設備工

数　量　表

工　種	算　出　根　拠	数　量
	N ＝ 10.0 ＋ 4.0 ＋ 34.0 ＋ 26.0 ＋ 22.0 ＝	96.0 個
区画線工		
溶融式区画線 実線 白 W=15cm		
駐車マス	区画線工平面図 L1 ＝ 36.0 ＋ 84.5 ＋ 59.6 ＋ 18.0 ＋ 70.0 ＋ 96.5	
	＋ 30.0 ＋ 108.0 ＋ 86.0 ＋ 72.0 ＝	660.6
バス駐車マス	L2 ＝ 38.0 ＝	38.0
薄層カラー舗装部 外側線	L3 ＝ 10.4 ＋ 15.0 ＋ 71.7 ＋ 20.0 ＝	117.1
	L ＝ 660.6 ＋ 38.0 ＋ 117.1 ＝	815.7 m
溶融式区画線 ゼブラ 白 W=45cm		
横断歩道	L1 ＝ 9.0 ＋ 9.0 ＝	18.0
障害者用駐車場	L2 ＝ 10.5 ＋ 10.5 ＝	21.0
	L ＝ 18.0 ＋ 21.0 ＝	39.0 m
記号-15ｃｍ換算 車いすマーク	L ＝ 0.70 ／ 0.15 × 2 ＝	6.7 m
柵工		
ガードフェンス 積雪地用 H=800	L ＝ 48.0 ＝	48.0 m
同上基礎ブロック	N ＝ 48.0 ／ 2.0 ＝	24.0 基

施設設備工

数　量　表

工　種	算　出　根　拠	数　量
メッシュフェンス 積雪地用　H=800	L1 ＝　67.5 ＝	67.5
	L2 ＝　11.9 ＝	11.9
	L3 ＝　3.8 ＝	3.8
	L ＝　67.5　＋　11.9　＋　3.8 ＝	83.2 m
同上基礎ブロック	N ＝　83.2　／　2.0 ＝	42.0 基

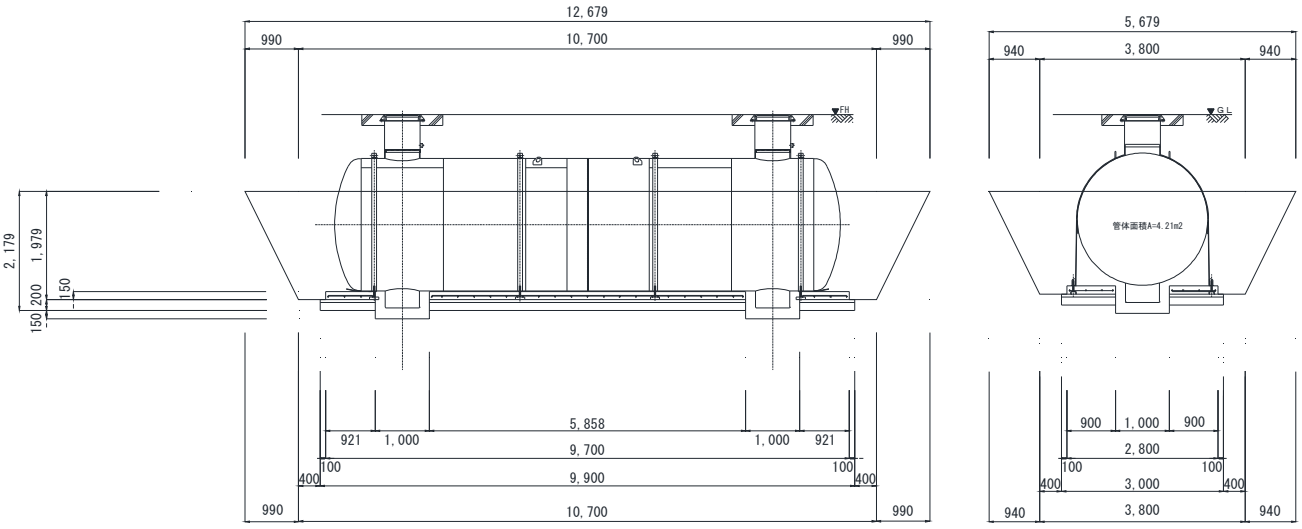
土工計算書

耐震性貯水槽
40m3級

単 位 土 工 計 算 書

1基 当り

略　　図



工　　種	算　出　根　拠	数　量	単位
床掘	下底面積 V1＝ 10.700 × 3.800 ＝	40.66	
	上底面積 V2＝ 12.679 × 5.679 ＝	72.00	
	断面積 V3＝ 40.66 ＋ 72.00)/ 2 ＝	56.33	
	V＝ 1.979 / 6 ×(40.66 ＋ 72.00 ＋ 4 × 56.33)		
	＋ 9.900 × 3.000 × 0.200 ＋ 1.000 × 1.000 × 0.150		
	× 2 ＝	117.72	m^3
埋戻(購入土)	缶体面積 V＝ 117.72 － 4.21 × 9.368 － 9.900 × 3.000 × 0.200		
	－ 1.000 × 1.000 × 0.150 × 2 ＝	72.04	m^3

単位数量計算書

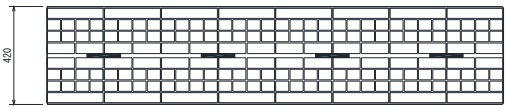
皿型側溝
一般部

単 位 数 量 計 算 書

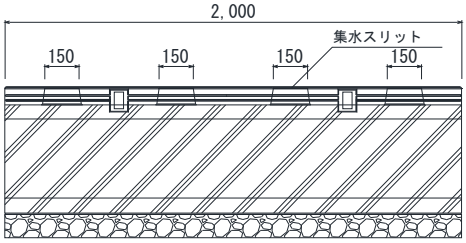
10 m 当り

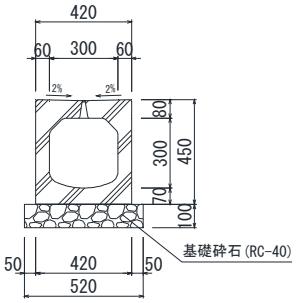
略　　図

平面図



側面図





工　　種	算　出　根　拠	数　量	単位
皿型側溝 300×300×2000	N＝　10.0　／　2.000　＝	5.0	本
再生切込砕石 RC-40 t=100	A＝　0.520　×　10.0　＝	5.20	m^2
	V＝　0.100　×　5.20　＝	0.52	m^3

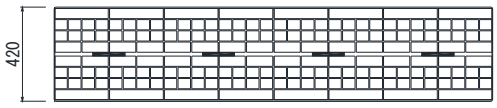
皿型側溝
車乗入部

単 位 数 量 計 算 書

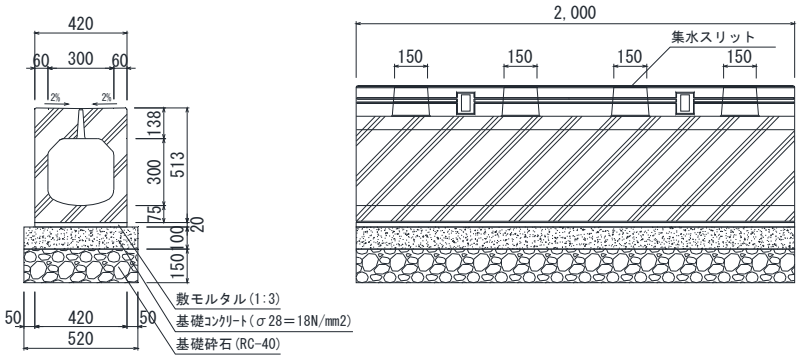
10 m 当り

略　　図

平面図



側面図



工　　種	算　出　根　拠		数　量	単位
皿型側溝 300×300×2000	N＝　10.0　／　2.000	＝	5.0	本
敷モルタル 1：3	V＝　0.420　×　0.020　×　10.0	＝	0.08	m^3
基礎コンクリート 18N/mm2 小型	V＝　0.520　×　0.100　×　10.0	＝	0.52	m^3
型枠(小型)	A＝　0.100　×　2　×　10.0	＝	2.00	㎡
再生切込砕石 RC-40 t=150	A＝　0.520　×　10.0	＝	5.20	㎡
	V＝　0.150　×　5.20	＝	0.78	m^3

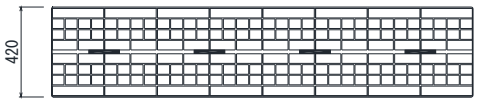
皿型側溝
車乗入部

単 位 数 量 計 算 書

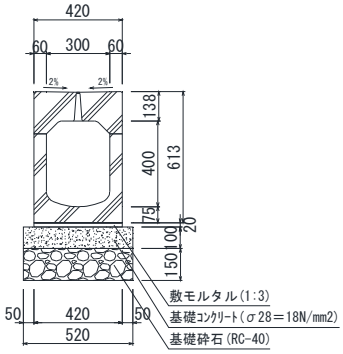
10 m 当り

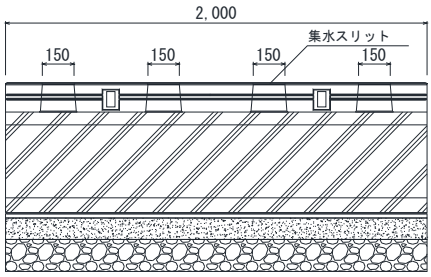
略　　図

平面図



側面図





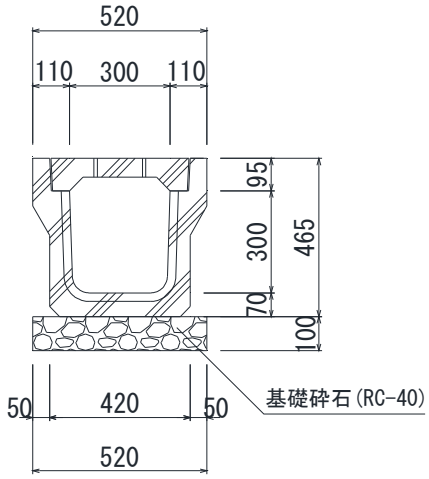
工　　種	算　出　根　拠		数　量	単位
皿型側溝 300×400×2000	N＝　10.0　／　2.000	＝	5.0	本
敷モルタル 1：3	V＝　0.420　×　0.020　×　10.0	＝	0.08	m^3
基礎コンクリート 18N/mm2 小型	V＝　0.520　×　0.100　×　10.0	＝	0.52	m^3
型枠(小型)	A＝　0.100　×　2　×　10.0	＝	2.00	m^2
再生切込砕石 RC-40 t=150	A＝　0.520　×　10.0	＝	5.20	m^2
	V＝　0.150　×　5.20	＝	0.78	m^3

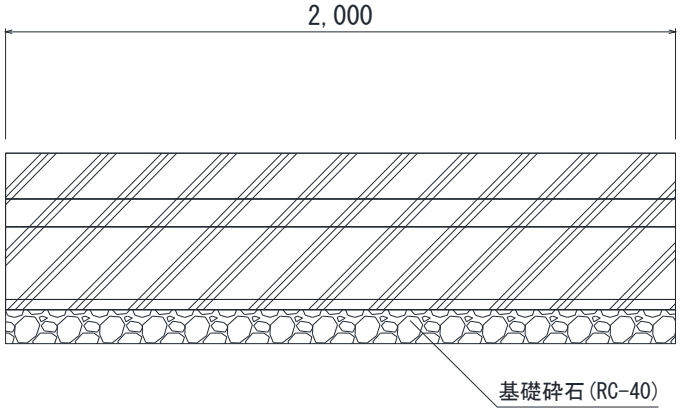
落ち蓋式側溝
300×300

単 位 数 量 計 算 書

10 m 当り

略　　図





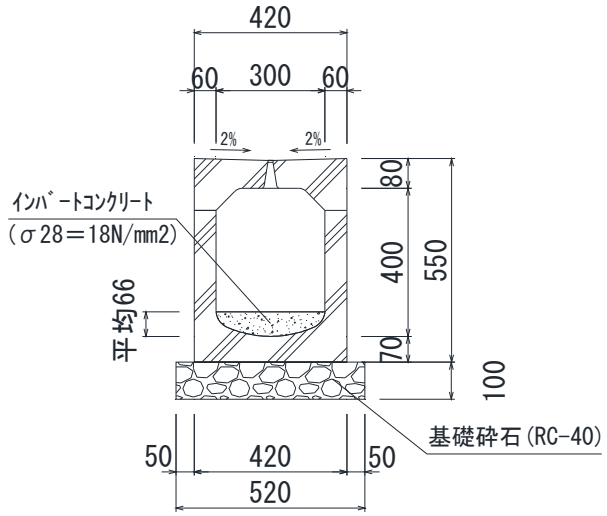
工　　種	算　出　根　拠	数　量	単位
落蓋式側溝（300A） 300×300×2000	N＝　10.0　／　2.000　＝	5.0	本
側溝蓋（1種）	N＝　10.0　／　0.500　＝	20.0	枚
再生切込砕石 RC-40 t=100	A＝　0.520　×　10.0　＝	5.20	m^2
	V＝　0.100　×　5.20　＝	0.52	m^3

皿型可変側溝
一般部

単 位 数 量 計 算 書

10 m 当り

略　　図



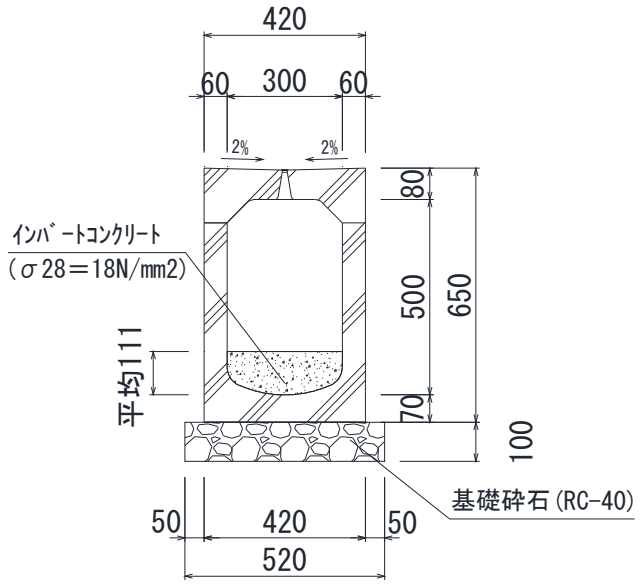
工　　種	算　出　根　拠	数　量	単位
皿型可変側溝 300×400×2000	N＝　10.0　／　2.000　＝	5.0	本
ｲﾝﾊﾞｰﾄコンクリート 18N/mm2 小型	V＝　0.300　×　0.066　×　10.0　＝	0.20	m^3
再生切込砕石 RC-40 t=100	A＝　0.520　×　10.0　＝	5.20	m^2
	V＝　0.100　×　5.20　＝	0.52	m^3

皿型可変側溝
一般部

単 位 数 量 計 算 書

10 m 当り

略　　図



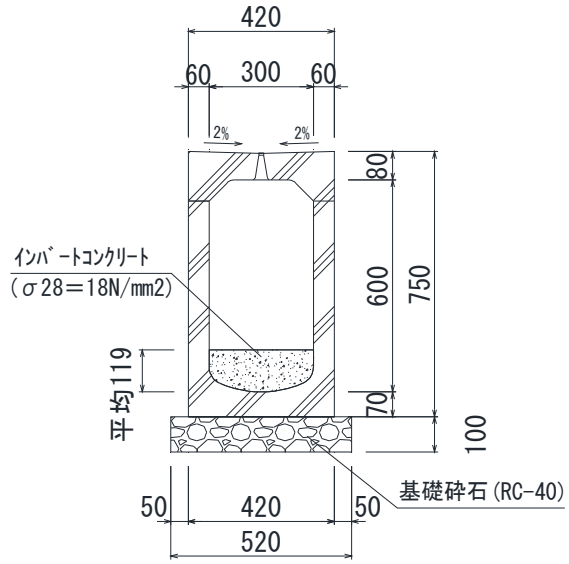
工　　種	算　出　根　拠	数　量	単位
皿型可変側溝 300×500×2000	N＝　10.0　／　2.000　＝	5.0	本
ｲﾝﾊﾞｰﾄｺﾝｸﾘｰﾄ 18N/mm2 小型	V＝　0.300　×　0.111　×　10.0　＝	0.33	m^3
再生切込砕石 RC-40 t=100	A＝　0.520　×　10.0　＝	5.20	m^2
	V＝　0.100　×　5.20　＝	0.52	m^3

皿型可変側溝
一般部

単 位 数 量 計 算 書

10 m 当り

略　　図

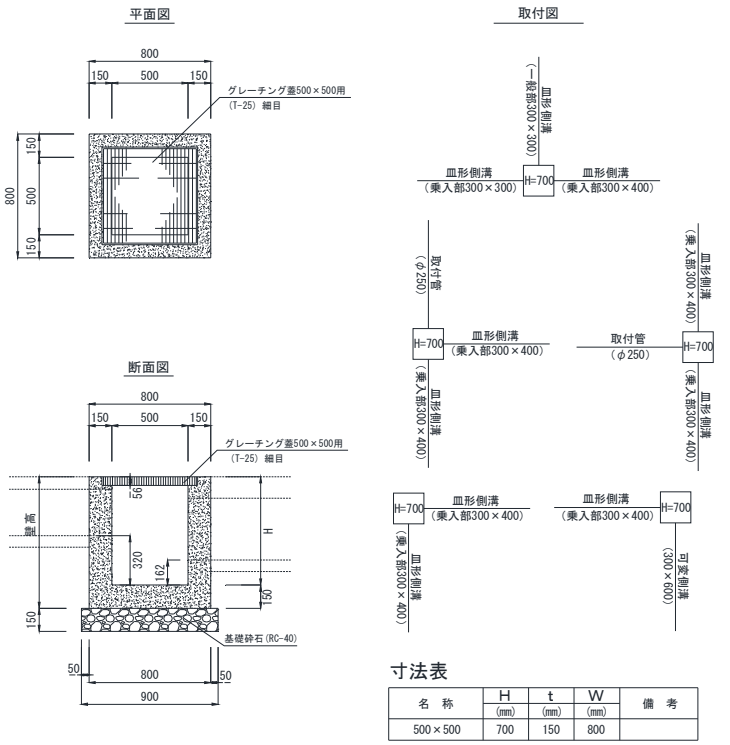


工　　種	算　出　根　拠	数　量	単位
皿型可変側溝 300×600×2000	N＝　10.0　／　2.000　＝	5.0	本
ｲﾝﾊﾞｰﾄコンクリート 18N/mm2 小型	V＝　0.300　×　0.119　×　10.0　＝	0.36	m^3
再生切込砕石 RC-40 t=100	A＝　0.520　×　10.0　＝	5.20	m^2
	V＝　0.100　×　5.20　＝	0.52	m^3

単 位 数 量 計 算 書

角型集水桝（Ｉ型）　　1 箇所 当り

略　　図



名　称	H (mm)	t (mm)	W (mm)	備　考
500×500	700	150	800	

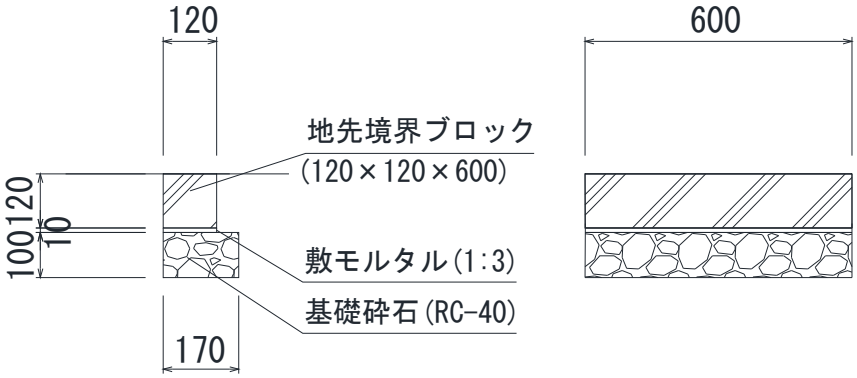
工　　種	算　出　根　拠	数　量	単位
角型集水桝 □800/□500　H＝700	V＝　0.800　×　0.800　×　0.850　－　0.500　×　0.500　×　0.700　＝	0.37	m^3
型枠（小型）	A＝(0.500　＋　0.150　×　2.0　)×　4.0　×　0.850　＋　0.500		
	×　0.700　×　4.0　＝	4.12	m^2
グレーチング（受枠共） 500×500用　T-25並目	N＝　1.0　＝	1.0	組
再生切込砕石 (RC-40) t=15cm	A＝　0.900　×　0.900　＝	0.81	m^2
	V＝　0.81　×　0.150　＝	0.1	m^3

地先境界ブロック
一般部

単 位 数 量 計 算 書

10 m 当り

略　　図



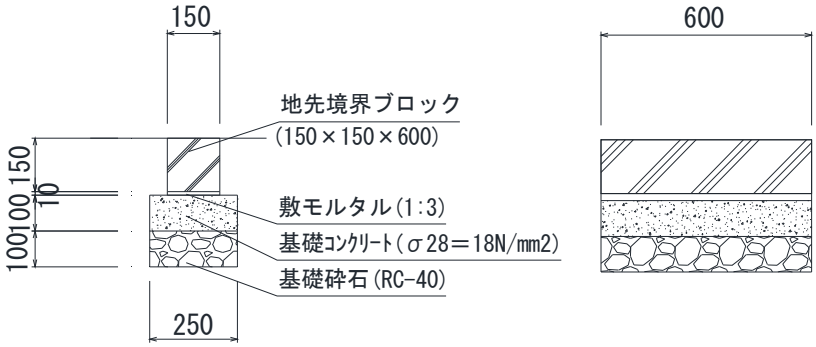
工　　種	算　出　根　拠	数　量	単位
地先境界ブロック 120×120×600	N＝　10.0　／　0.606　＝	16.5	個
敷モルタル 1：3	V＝　0.120　×　0.010　×　10.0　＝	0.01	m^3
再生切込砕石 RC-40 t=100	A＝　0.170　×　10.0　＝	1.70	m^2
	V＝　0.100　×　1.70　＝	0.17	m^3

地先境界ブロック
車乗入部

単 位 数 量 計 算 書

10 m 当り

略　　図



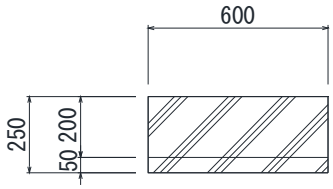
工　　種	算　出　根　拠	数　量	単位
地先境界ブロック 150×150×600	N＝　10.0　／　0.606　＝	16.5	個
敷モルタル 1：3	V＝　0.150　×　0.010　×　10.0　＝	0.02	m^3
基礎コンクリート 18N/mm2 小型	V＝　0.250　×　0.100　×　10.0　＝	0.25	m^3
型枠(小型)	A＝　0.100　×　2　×　10.0　＝	2.00	㎡
再生切込砕石 RC-40 t=100	A＝　0.250　×　10.0　＝	2.50	㎡
	V＝　0.100　×　2.50　＝	0.25	m^3

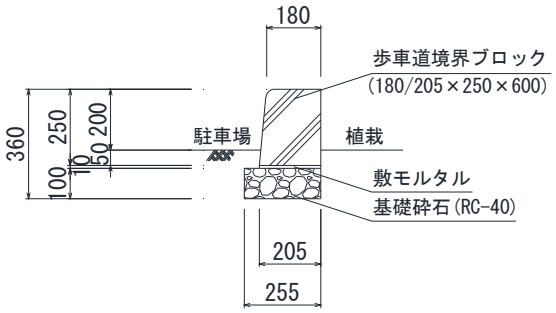
歩車道境界ブロック
片面B型

単 位 数 量 計 算 書

10 m 当り

略　　図



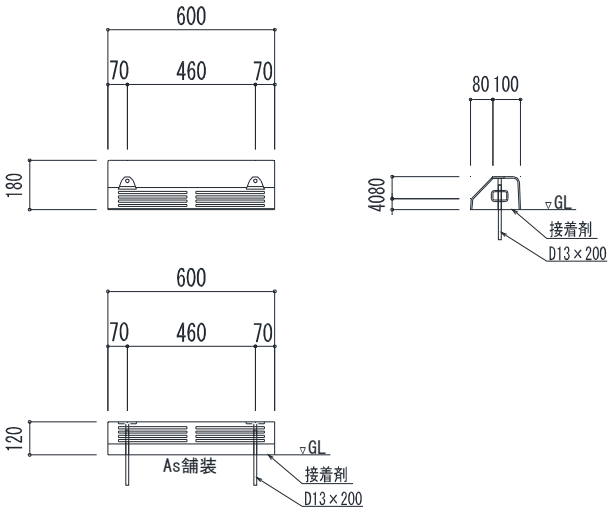


工　　種	算　出　根　拠	数　量	単位
歩車道境界ブロック 180/205×250×600	N＝　10.0　／　0.606　＝	16.5	個
敷モルタル 1：3	V＝　0.205　×　0.010　×　10.0　＝	0.02	m^3
再生切込砕石 RC-40 t=100	A＝　0.255　×　10.0　＝	2.55	m^2
	V＝　0.100　×　2.55　＝	0.26	m^3

単 位 数 量 計 算 書

車止めブロック　　10箇所 当り

略　　図



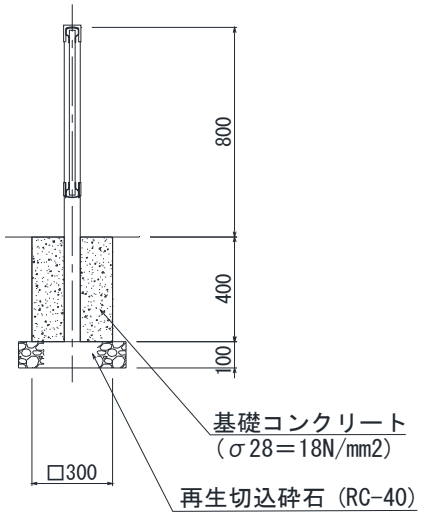
工　　種	算　出　根　拠	数　量	単位
パーキングブロック 180×120×600	N＝　10.0　＝	10.0	個
接着剤(車止め用)	A＝　0.180　×　0.600　×　10.0　＝	1.08	㎡
鉄筋 D13×200	W＝　0.200　×　2　×　0.995　／　1000　×　10　＝	0.004	t

縦格子フェンス
H＝800

単 位 数 量 計 算 書

10m 当り

略　　図



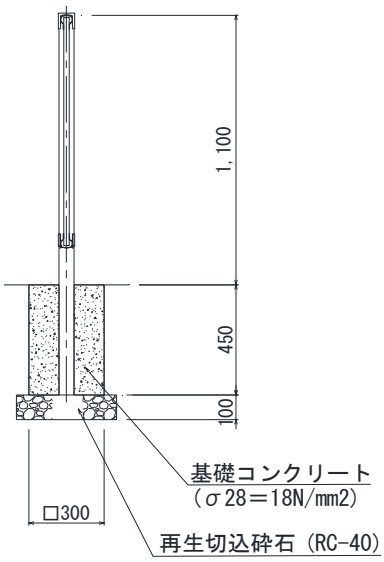
工　　種	算　出　根　拠	数　量	単位
縦格子フェンス H=800	N＝　10.0　　＝	10.0	m
基礎コンクリート 18N/mm^2 小型	V＝(0.300　×　0.300　－　0.060　×　0.060　×　π／4) × 0.400		
	本 ×　5.0　　＝	0.17	m^3
型枠(小型)	面　　本 A＝　0.300　×　0.400　×　4　×　5　　＝	2.40	㎡
円形型枠 ボイド管(φ75)	N＝(　10.0　／　2　)／(　4.00　／　0.40　)　　＝	0.50	本
再生切込砕石 RC-40 t=100	本 A＝　0.400　×　0.400　×　5　　＝	0.80	㎡
	V＝　0.10　×　0.80　　＝	0.08	m^3

縦格子フェンス
H＝1100

単 位 数 量 計 算 書

10m 当り

略　　図



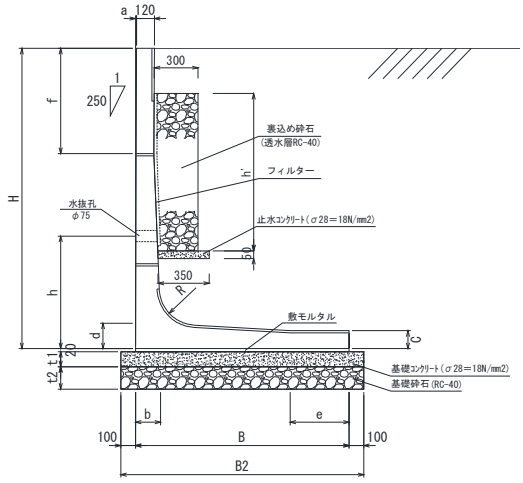
工　　種	算　出　根　拠		数　量	単位
縦格子フェンス H=1100	N＝　10.0	＝	10.0	m
基礎コンクリート 18N/mm^2 小型	V＝(0.300　×　0.300　－　0.060　×　0.060　×　π／4) × 0.450			
	本 ×　5.0	＝	0.20	m^3
型枠(小型)	面　　本 A＝　0.300　×　0.450　×　4　×　5	＝	2.70	㎡
円形型枠 ボイド管(φ75)	N＝(　10.0　/　2　)/(　4.00　/　0.45　)	＝	0.56	本
再生切込砕石 RC-40 t=100	本 A＝　0.400　×　0.400　×　5	＝	0.80	㎡
	V＝　0.10　×　0.80	＝	0.08	m^3

宅地用L型擁壁
H=1000

単 位 数 量 計 算 書

10 m 当り

略　　図



寸　法　表　＊単位は<mm>

	H	B	L	a	b	c	d	e	f	h	R	h'
H1000	1000	750	2000	4	130	110	130	250	500	600	150	250
H1250	1250	900	2000	5								500
H1750	1750	1250	2000	7	155	120	155	350	700	750	200	950
H2000	2000	1450	2000	8	170		170	400			250	1150
H2250	2250	1650	2000	9	190		190	500				1400
H2500	2500	1800	2000	10	215		215	550		800	300	1600

材　料　表　(10m当り)

t1 (m)	t2 (m)	B2 (m)	使用枚数 (枚)	基礎ｺﾝｸﾘｰﾄ (m3)	基礎砕石 (m2)	敷きモルタル (m3)	基礎型枠 (m2)	裏込み砕石 (m3)	止水ｺﾝｸﾘｰﾄ (m3)
0.05	0.20	0.95	5.00	0.475	9.500	0.150	1.000	0.75	0.18
		1.10	5.00	0.550	11.000	0.180	1.000	1.51	
		1.45	5.00	0.725	14.500	0.250	1.000	2.82	
0.10	0.25	1.65	5.00	1.650	16.500	0.290	2.000	3.37	
		1.85	5.00	1.850	18.500	0.330	2.000	4.01	
		2.00	5.00	2.000	20.000	0.360	2.000	4.53	

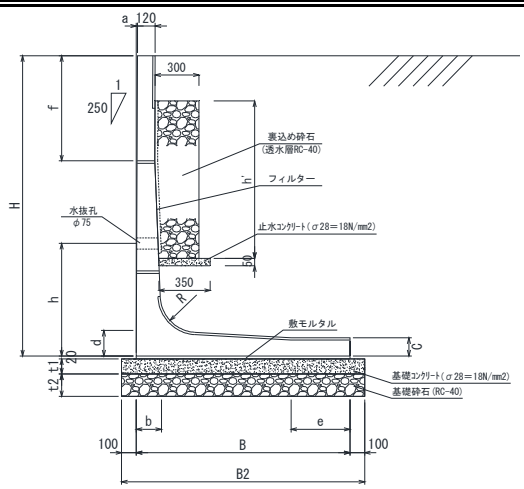
工　　種	算　出　根　拠	数　量	単位
宅地用L型擁壁 1000×750×2000	材料表より L＝　10.0　／　2.000　＝	5.0	本
基礎コンクリート σ28=18N/mm^2	材料表より V＝　0.475　＝	0.48	m^3
型枠（小型）	材料表より A＝　1.000　＝	1.00	m^2
敷モルタル 1：3	材料表より V＝　0.150　＝	0.20	m^3
基礎砕石 RC-40	材料表より A＝　9.500　＝	9.50	m^2
	V＝　9.50　×　10.000　＝	95.00	m^3
裏込み砕石 (RC-40)	材料表より V＝　0.750　＝	0.75	m^3
止水コンクリート	材料表より V＝　0.18　＝	0.18	m^3

宅地用L型擁壁
H=1250

単 位 数 量 計 算 書

10 m 当り

略　　図



	寸法表 ＊単位は〈mm〉											
	H	B	L	a	b	c	d	e	f	h	R	h'
H1000	1000	750	2000	4	130	110	130	250	500	600	150	250
H1250	1250	900	2000	5								500
H1750	1750	1250	2000	7	155	120	155	350	700	750	200	950
H2000	2000	1450	2000	8	170		170	400			250	1150
H2250	2250	1650	2000	9	190		190	500				1400
H2500	2500	1800	2000	10	215		215	550		800	300	1600

材料表 (10m当り)									
t1 (m)	t2 (m)	B2 (m)	使用枚数 (枚)	基礎ｺﾝｸﾘｰﾄ (m3)	基礎砕石 (m2)	敷きﾓﾙﾀﾙ (m3)	基礎型枠 (m2)	裏込み砕石 (m3)	止水ｺﾝｸﾘｰﾄ (m3)
0.05	0.20	0.95	5.00	0.475	9.500	0.150	1.000	0.75	0.18
		1.10	5.00	0.550	11.000	0.180	1.000	1.51	
		1.45	5.00	0.725	14.500	0.250	1.000	2.82	
0.10	0.25	1.65	5.00	1.650	16.500	0.290	2.000	3.37	
		1.85	5.00	1.850	18.500	0.330	2.000	4.01	
		2.00	5.00	2.000	20.000	0.360	2.000	4.53	

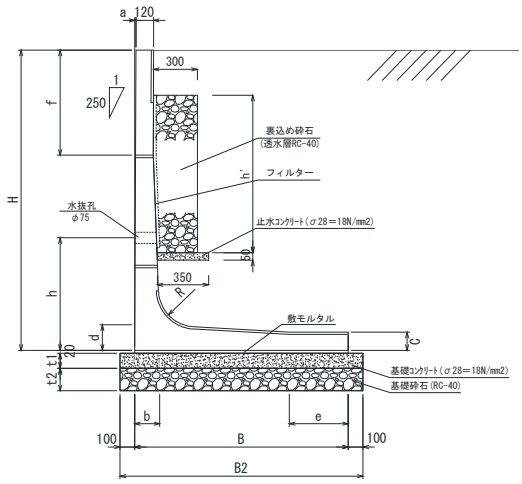
工　　種	算　出　根　拠	数　量	単位
宅地用L型擁壁 1000×750×2000	材料表より L＝ 10.0 ／ 2.000 ＝	5.0	本
基礎コンクリート σ28=18N/mm^2	材料表より V＝ 0.550 ＝	0.55	m^3
型枠（小型）	材料表より A＝ 1.000 ＝	1.00	m^2
敷モルタル 1：3	材料表より V＝ 0.180 ＝	0.20	m^3
基礎砕石 RC-40	材料表より A＝ 11.000 ＝	11.00	m^2
	V＝ 11.00 × 10.000 ＝	110.00	m^3
裏込み砕石 (RC-40)	材料表より V＝ 1.510 ＝	1.51	m^3
止水コンクリート	材料表より V＝ 0.18 ＝	0.18	m^3

宅地用L型擁壁
H=1750

単 位 数 量 計 算 書

10 m 当り

略　　図



	寸法表 ＊単位は<mm>											
	H	B	L	a	b	c	d	e	f	h	R	h'
H1000	1000	750	2000	4	130	110	130	250	500	600	150	250
H1250	1250	900	2000	5			155	350			200	500
H1750	1750	1250	2000	7	155		155	350			200	950
H2000	2000	1450	2000	8	170	120	170	400	700	750	250	1150
H2250	2250	1650	2000	9	190		190	500				1400
H2500	2500	1800	2000	10	215		215	550		800	300	1600

材料表 (10m当り)									
t1 (m)	t2 (m)	B2 (m)	使用枚数 (枚)	基礎ｺﾝｸﾘｰﾄ (m3)	基礎砕石 (m2)	敷きﾓﾙﾀﾙ (m3)	基礎型枠 (m2)	裏込み砕石 (m3)	止水ｺﾝｸﾘｰﾄ (m3)
0.05	0.20	0.95	5.00	0.475	9.500	0.150	1.000	0.75	
		1.10	5.00	0.550	11.000	0.180	1.000	1.51	
		1.45	5.00	0.725	14.500	0.250	1.000	2.82	
0.10	0.25	1.65	5.00	1.650	16.500	0.290	2.000	3.37	0.18
		1.85	5.00	1.850	18.500	0.330	2.000	4.01	
		2.00	5.00	2.000	20.000	0.360	2.000	4.53	

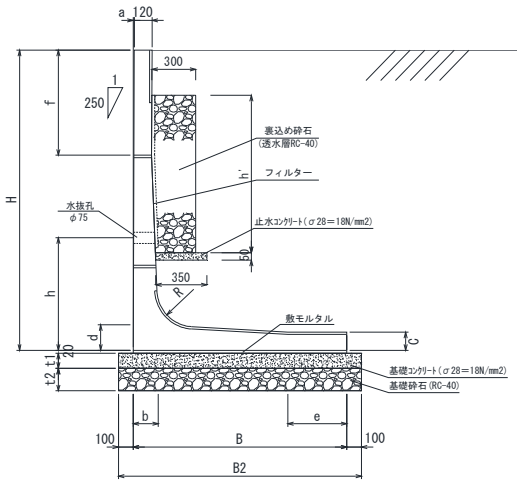
工　　種	算　出　根　拠	数　量	単位
宅地用L型擁壁 1750×1250×2000	材料表より L＝ 10.0 ／ 2.000 ＝	5.0	本
基礎コンクリート σ28=18N/mm^2	材料表より V＝ 0.725 ＝	0.73	m^3
型枠（小型）	材料表より A＝ 1.000 ＝	1.00	m^2
敷モルタル 1：3	材料表より V＝ 0.250 ＝	0.30	m^3
基礎砕石 RC-40	材料表より A＝ 14.500 ＝	14.50	m^2
	V＝ 14.50 × 10.000 ＝	145.00	m^3
裏込み砕石 (RC-40)	材料表より V＝ 2.820 ＝	2.82	m^3
止水コンクリート	材料表より V＝ 0.18 ＝	0.18	m^3

宅地用L型擁壁
H=2000

単 位 数 量 計 算 書

10 m 当り

略　　図



	寸　法　表　＊単位は<mm>											
	H	B	L	a	b	c	d	e	f	h	R	h'
H1000	1000	750	2000	4	130	110	130	250	500	600	150	250
H1250	1250	900	2000	5								500
H1750	1750	1250	2000	7	155		155	350			200	950
H2000	2000	1450	2000	8	170	120	170	400	700	750	250	1150
H2250	2250	1650	2000	9	190		190	500				1400
H2500	2500	1800	2000	10	215		215	550		800	300	1600

材　料　表 (10m当り)									
t1 (m)	t2 (m)	B2 (m)	使用枚数 (枚)	基礎コンクリート (m3)	基礎砕石 (m2)	敷きモルタル (m3)	基礎型枠 (m2)	裏込み砕石 (m3)	止水コンクリート (m3)
0.05	0.20	0.95	5.00	0.475	9.500	0.150	1.000	0.75	0.18
		1.10	5.00	0.550	11.000	0.180	1.000	1.51	
		1.45	5.00	0.725	14.500	0.250	1.000	2.82	
0.10	0.25	1.65	5.00	1.650	16.500	0.290	2.000	3.37	
		1.85	5.00	1.850	18.500	0.330	2.000	4.01	
		2.00	5.00	2.000	20.000	0.360	2.000	4.53	

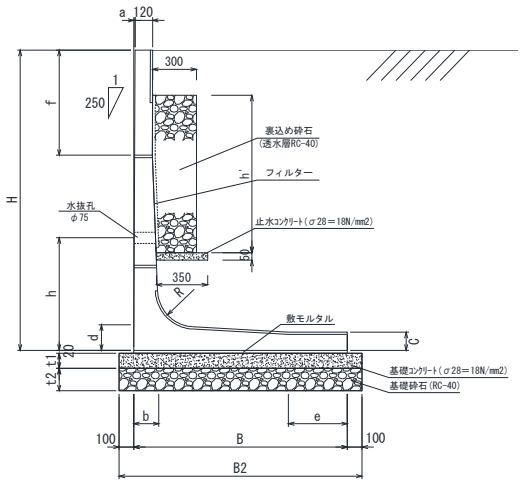
工　種	算　出　根　拠	数　量	単位
宅地用L型擁壁 2000×1450×2000	材料表より L＝ 10.0 ／ 2.000 ＝	5.0	本
基礎コンクリート σ28=18N/mm^2	材料表より V＝ 1.650 ＝	1.65	m^3
型枠（小型）	材料表より A＝ 2.000 ＝	2.00	m^2
敷モルタル 1：3	材料表より V＝ 0.290 ＝	0.30	m^3
基礎砕石 RC-40	材料表より A＝ 16.500 ＝	16.50	m^2
	V＝ 16.50 × 10.000 ＝	165.00	m^3
裏込み砕石 (RC-40)	材料表より V＝ 3.370 ＝	3.37	m^3
止水コンクリート	材料表より V＝ 0.18 ＝	0.18	m^3

宅地用L型擁壁
H=2250

単 位 数 量 計 算 書

10 m 当り

略　　図



	寸法表 ＊単位は<mm>											
	H	B	L	a	b	c	d	e	f	h	R	h'
H1000	1000	750	2000	4	130	110	130	250	500	600	150	250
H1250	1250	900	2000	5								500
H1750	1750	1250	2000	7	155		155	350			200	950
H2000	2000	1450	2000	8	170	120	170	400	700	750	250	1150
H2250	2250	1650	2000	9	190		190	500				1400
H2500	2500	1800	2000	10	215		215	550		800	300	1600

材料表 (10m当り)									
t1 (m)	t2 (m)	B2 (m)	使用枚数 (枚)	基礎ｺﾝｸﾘｰﾄ (m3)	基礎砕石 (m2)	敷きﾓﾙﾀﾙ (m3)	基礎型枠 (m2)	裏込み砕石 (m3)	止水ｺﾝｸﾘｰﾄ (m3)
0.05	0.20	0.95	5.00	0.475	9.500	0.150	1.000	0.75	
		1.10	5.00	0.550	11.000	0.180	1.000	1.51	
		1.45	5.00	0.725	14.500	0.250	1.000	2.82	
0.10	0.25	1.65	5.00	1.650	16.500	0.290	2.000	3.37	0.18
		1.85	5.00	1.850	18.500	0.330	2.000	4.01	
		2.00	5.00	2.000	20.000	0.360	2.000	4.53	

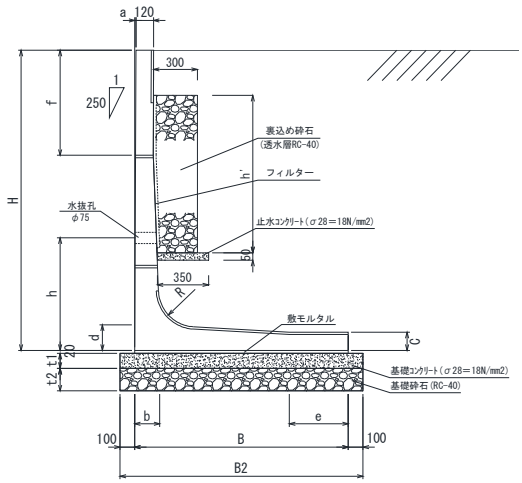
工　　種	算　出　根　拠	数　量	単位
宅地用L型擁壁 2250×1650×2000	材料表より L＝ 10.0 ／ 2.000 ＝	5.0	本
基礎コンクリート σ28=18N/mm^2	材料表より V＝ 1.850 ＝	1.85	m^3
型枠（小型）	材料表より A＝ 2.000 ＝	2.00	m^2
敷モルタル 1：3	材料表より V＝ 0.330 ＝	0.30	m^3
基礎砕石 RC-40	材料表より A＝ 18.500 ＝	18.50	m^2
	V＝ 18.50 × 10.000 ＝	185.00	m^3
裏込み砕石 （RC-40）	材料表より V＝ 4.010 ＝	4.01	m^3
止水コンクリート	材料表より V＝ 0.18 ＝	0.18	m^3

宅地用L型擁壁
H=2500

単 位 数 量 計 算 書

10 m 当り

略　　図



	寸　法　表　＊単位は<mm>											
	H	B	L	a	b	c	d	e	f	h	R	h'
H1000	1000	750	2000	4	130	110	130	250	500	600	150	250
H1250	1250	900	2000	5								500
H1750	1750	1250	2000	7	155		155	350			200	950
H2000	2000	1450	2000	8	170	120	170	400	700	750	250	1150
H2250	2250	1650	2000	9	190		190	500				1400
H2500	2500	1800	2000	10	215		215	550		800	300	1600

材　料　表 (10m当り)									
t1 (m)	t2 (m)	B2 (m)	使用枚数 (枚)	基礎ｺﾝｸﾘｰﾄ (m3)	基礎砕石 (m2)	敷きﾓﾙﾀﾙ (m3)	基礎型枠 (m2)	裏込み砕石 (m3)	止水ｺﾝｸﾘｰﾄ (m3)
0.05	0.20	0.95	5.00	0.475	9.500	0.150	1.000	0.75	
		1.10	5.00	0.550	11.000	0.180	1.000	1.51	
		1.45	5.00	0.725	14.500	0.250	1.000	2.82	
0.10	0.25	1.65	5.00	1.650	16.500	0.290	2.000	3.37	0.18
		1.85	5.00	1.850	18.500	0.330	2.000	4.01	
		2.00	5.00	2.000	20.000	0.360	2.000	4.53	

工　　種	算　出　根　拠	数　量	単位
宅地用L型擁壁 2500×1800×2000	材料表より L＝　10.0　／　2.000　＝	5.0	本
基礎コンクリート σ28=18N/mm^2	材料表より V＝　2.000　＝	2.00	m^3
型枠（小型）	材料表より A＝　2.000　＝	2.00	m^2
敷モルタル 1：3	材料表より V＝　0.360　＝	0.40	m^3
基礎砕石 RC-40	材料表より A＝　20.000　＝	20.00	m^2
	V＝　20.00　×　10.000　＝	200.00	m^3
裏込み砕石 （RC-40）	材料表より V＝　4.530　＝	4.53	m^3
止水コンクリート	材料表より V＝　0.18　＝	0.18	m^3

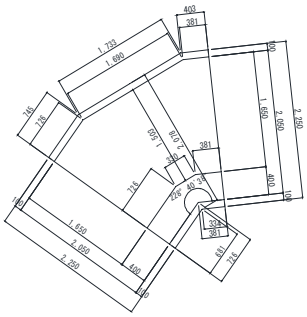
現場打ちL型擁壁
H=2750

単 位 数 量 計 算 書

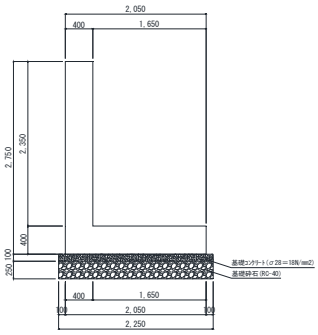
1式 当り

略　　図

平 面 図



側 面 図



種別	符号	径 mm	長さ mm	本数	単位質量 kg/m	1本当たりの質量 kg/本	質量 kg
鉄筋	①	D16	3170	12	1.56	4.945	59.340
	②	D13	1230	10	0.995	1.224	12.240
	③	D13	5400	12	0.995	5.373	64.476
	③'	D13	1840	5	0.995	1.831	9.155
	③''	D13	1100	2	0.995	1.095	2.190
	④	D13	1060	10	0.995	1.055	10.550
	⑤	D16	2450	12	1.56	3.822	45.864
	⑤'	D13	1840	5	0.995	1.831	9.155
	⑤''	D13	1100	2	0.995	1.095	2.190
	⑥	D16	2580	1	1.56	4.025	4.025
	⑥	D13	2580	1	0.995	2.567	2.567
	⑦	D13	590	12	0.995	0.587	7.044
	⑧	D13	620	18	0.995	0.617	11.106
	⑨	D13	600	14	0.995	0.597	8.358
	⑩	D13	620	13	0.995	0.617	8.021
	⑪	D13	600	8	0.995	0.597	4.776
	鉄筋重量						261.057 kg

工　　種	算　出　根　拠	数　量	単位
本体コンクリート σ28=24N/mm^2	V＝(0.726 × 1.650 +(1.690 ＋ 0.330) / 2 × 1.503		
	＋ 0.381 × 1.650)× 0.400 ＋(0.726 × 0.400 ＋ 0.330		
	× 0.364 / 2 ＋ 0.381 × 0.400)× 2.750 ＝	2.72	m^3
型枠（小型）	A＝ 0.400 ×(0.726 ＋ 1.690 ＋ 0.381 ＋ 1.650 ＋ 1.650)		
	＋ 2.350 ×(0.726 ＋ 0.330 ＋ 0.381)+ 2.750 ×(0.726		
	＋ 0.381 ＋ 0.400 ＋ 0.400) ＝	11.06	m^2
基礎コンクリート σ28=18N/mm^2	V={(0.745 ＋ 0.681) / 2 × 2.250 ＋ 1.733 × 2.078		
	/ 2 ＋(0.403 ＋ 0.334) / 2 × 2.250 }× 0.100 ＝	0.42	m^3

現場打ちL型擁壁
H=2750

単 位 数 量 計 算 書

1式 当り

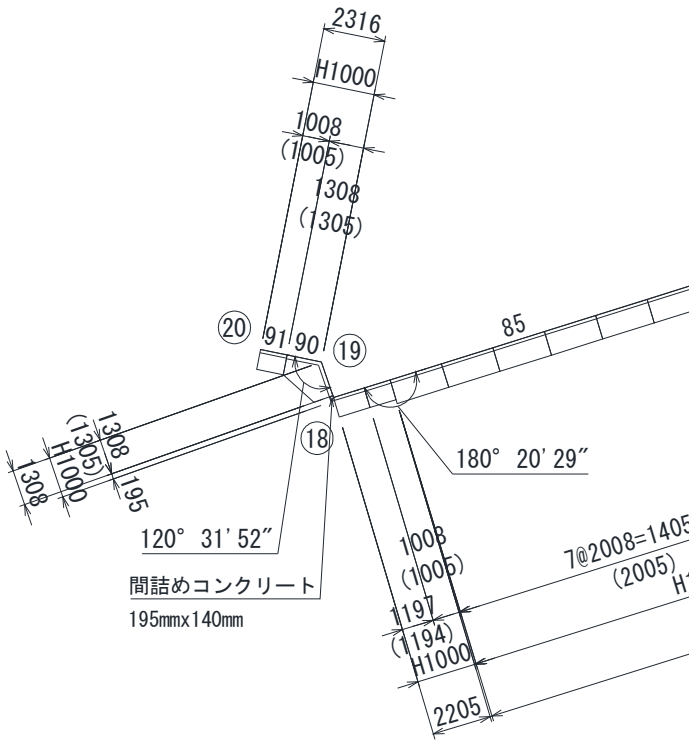
工　　種	算　出　根　拠	数　量	単位
型枠（均し）	A＝ 0.100 ×(0.745 ＋ 1.733 ＋ 0.403 ＋ 2.250 ＋ 2.250		
	＋ 0.681 ＋ 0.334) ＝	0.84	㎡
基礎砕石 RC-40	A＝(0.745 ＋ 0.681) / 2 × 2.250 ＋ 1.733 × 2.078		
	/ 2 ＋(0.403 ＋ 0.334) / 2 × 2.250 ＝	4.23	㎥
	V＝ 4.23 × 0.250 ＝	1.06	㎥
鉄筋 SD345 D16	W=(59.340 ＋ 45.864 ＋ 4.025)／ 1000 ＝	0.109	t
SD345 D13	W=(261.057 － 59.340 － 45.864 － 4.025)／ 1000 ＝	0.152	t

間詰めコンクリート
H=1000

単 位 数 量 計 算 書

1式 当り

略　　図



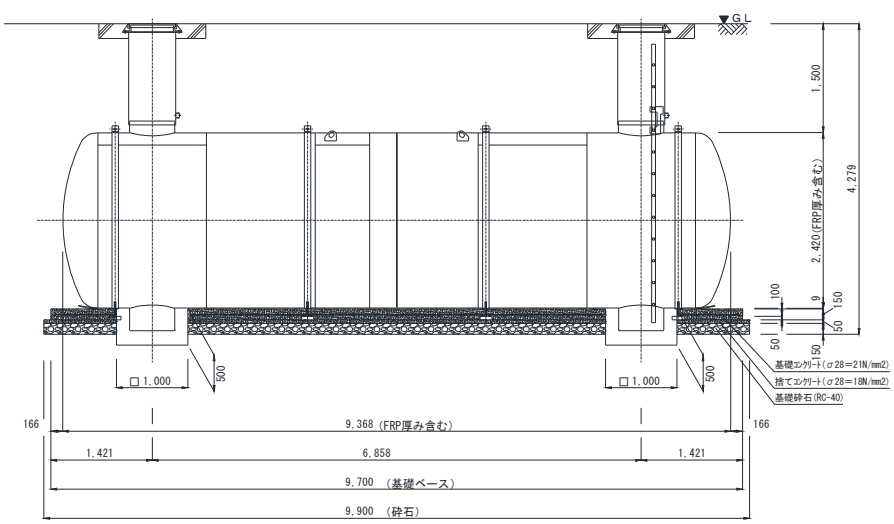
工　　種	算　出　根　拠	数　量	単位
コンクリート σ28=18N/mm^2	V＝ 0.195 × 0.140 × 1.000 ＝	0.03	m^3
型枠（小型）	A＝ 1.000 ×(0.195 ＋ 0.140) ＝	0.34	m^2

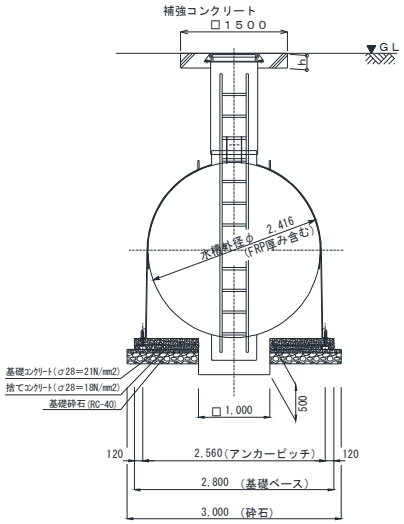
耐震性貯水槽
40m3級

単 位 数 量 計 算 書

1基 当り

略　　図





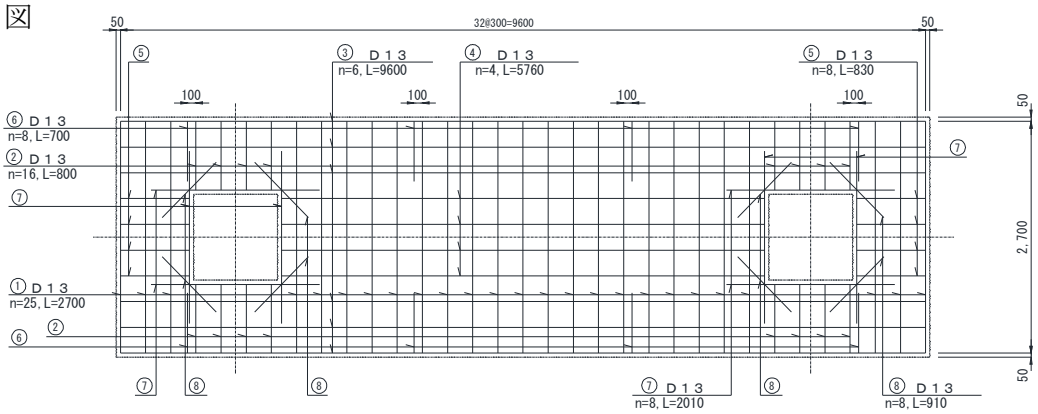
工　　種	算　出　根　拠	数　量	単位
耐震性貯水槽 40m3級	N＝　1.0　＝	1.0	基
基礎コンクリート σ28=24N/mm^2	V＝(9.700　×　2.800　－　1.000　×　1.000　×　2.0　) × 0.150　＝	3.77	m^3
型枠（小型）	A＝(9.700　＋　2.800　) ×　2.0　×　0.150　＋　1.000　×　0.150		
	×　4.0　×　2.0　＝	4.95	m^2
捨てコンクリート σ28=18N/mm^2	V＝(9.900　×　3.000　－　1.000　×　1.000　×　2.0　) × 0.050　＝	1.39	m^3
型枠（均し）	A＝(9.900　＋　3.000　) ×　2.0　×　0.050　＋　1.000　×　0.050		
	×　4.0　×　2.0　＝	1.69	m^2
基礎砕石 RC-40	A＝　9.900　×　3.000　－　1.000　×　1.000　×　2.0　＝	27.70	m^2
	V＝　27.70　×　0.150　＝	4.16	m^3

耐震性貯水槽
40m3級

単 位 数 量 計 算 書

1基 当り

略　　図



鉄 筋 重 量 表

記　号	径	長　　さ	本　数	単位重量	一本当り重量	質　量 (kg)	重　量 (N)	摘　　要
1	D13	2700	25	0.995	2.687	67.175	658.32	――――
2	D13	800	16	0.995	0.796	12.736	124.81	――――
3	D13	9600	6	0.995	9.552	57.312	561.66	――――
4	D13	5760	4	0.995	5.731	22.924	224.66	――――
5	D13	830	8	0.995	0.826	6.608	64.76	――――
6	D13	700	8	0.995	0.697	5.576	54.64	――――
7	D13	2010	8	0.995	2.000	16.000	156.80	――――
8	D13	910	8	0.995	0.905	7.240	70.95	――――
	合　計	D13			195.571	kg	(1916.60	N)
	総重量				195.571	kg	(1916.60	N)

工　　種	算　出　根　拠	数　量	単位
鉄筋D13	W＝ 195.571 ＝	195.57	kg
アンカーボルト M24	N＝ 8.0 ＝	8.0	個
溝型鋼 板厚6mm　L=17cm	N＝ 8.0 ＝	8.0	個
	W＝ 0.17 × 8.0 × 9.36 kg/m ＝	12.70	kg

単 位 数 量 計 算 書

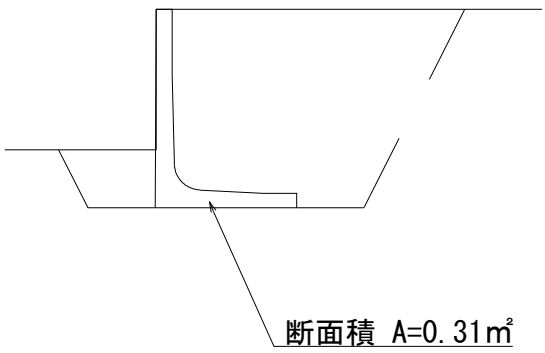
［取壊し］

L型擁壁
H＝1.5m

取 壊 単 位 数 量 計 算 書

1m 当り

略　　図



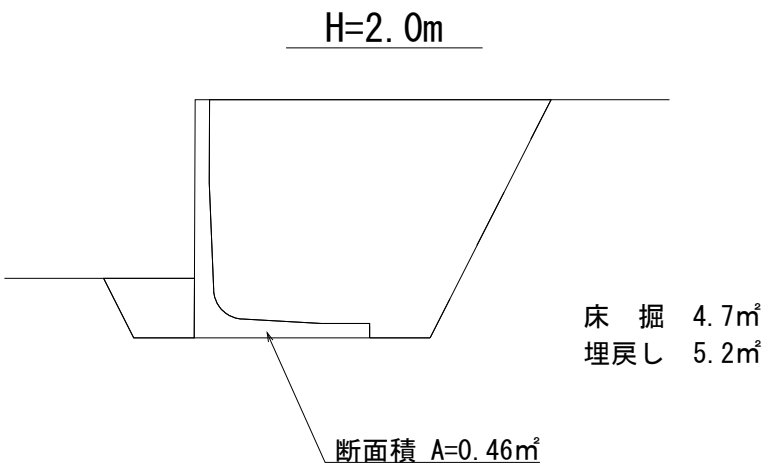
工　　種	算　出　根　拠	数　量	単位
コンクリート取壊し(鉄筋)	V＝ 0.310 × 1.00 ＝	0.31	m^3
コンクリート殻	0.310 × 2.350 ＝	0.73	t
土工	擁壁新設で計上		

L型擁壁
H＝2.0m

取 壊 単 位 数 量 計 算 書

1m 当り

略　　図



工　　種	算　出　根　拠	数　量	単位
コンクリート取壊し(鉄筋)	V＝ 0.460 × 1.00 ＝	0.46	m^3
コンクリート殻	0.460 × 2.350 ＝	1.08	t
床掘	V＝ 4.700 × 1.00 ＝	4.70	m^3
埋戻	V＝ 5.200 × 1.00 ＝	5.20	m^3

一次造成

切 土 量 計 算 書

NO.1/1

測点番号	単距離	横断面積	平均横断面積	立方米
No. 0		22.5		
	20.000		12.25	245.0
No. 1		2.0		
	20.000		18.40	368.0
No. 2		34.8		
	20.000		17.40	348.0
No. 3		0.0		
	20.000		0.00	0.0
No. 4		0.0		
	18.110		0.00	0.0
No. 4 + 18.110		0.0		
	1.890		0.00	0.0
No. 5		0.0		
	8.070		0.00	0.0
No. 5 + 8.070		0.0		
			合　計	961.0

一次造成

盛 土 量 計 算 書

NO.1/1

測点番号	単距離	横断面積	平均横断面積	立方米
No. 0		0.1		
	20.000		8.90	178.0
No. 1		17.7		
	20.000		12.45	249.0
No. 2		7.2		
	20.000		78.60	1,572.0
No. 3		150.0		
	20.000		148.65	2,973.0
No. 4		147.3		
	18.110		147.30	2,667.6
No. 4 + 18.110		147.3		
	1.890		130.50	246.6
No. 5		113.7		
	8.070		56.85	458.8
No. 5 + 8.070		0.0		
			合 計	8,345.0

一次造成

床 堀 量 計 算 書

NO.1/1

測 点 番 号	単 距 離	横 断 面 積	平 均 横 断 面 積	立 方 米
No. 0		2.7		
	20.000		3.85	77.0
No. 1		5.0		
	20.000		6.90	138.0
No. 2		8.8		
	20.000		5.50	110.0
No. 3		2.2		
	20.000		2.25	45.0
No. 4		2.3		
	18.110		2.30	41.7
No. 4 + 18.110		2.3		
	1.890		2.20	4.2
No. 5		2.1		
	8.070		1.05	8.5
No. 5 + 8.070		0.0		
			合 計	424.4

一次造成		埋戻計算書		NO.1/1
測点番号	単距離	横断面積	平均横断面積	立方米
No. 0		2.1		
	20.000		3.00	60.0
No. 1		3.9		
	20.000		5.35	107.0
No. 2		6.8		
	20.000		3.95	79.0
No. 3		1.1		
	20.000		1.15	23.0
No. 4		1.2		
	18.110		1.20	21.7
No. 4 + 18.110		1.2		
	1.890		1.10	2.1
No. 5		1.0		
	8.070		0.50	4.0
No. 5 + 8.070		0.0		
			合計	296.8

二次造成

掘削計算書

NO.1/1

測点番号	単距離	横断面積	平均横断面積	立方米
No. 0		7.1		
	20.000		14.85	297.0
No. 1		22.6		
	20.000		24.15	483.0
No. 2		25.7		
	20.000		21.90	438.0
No. 3		18.1		
	20.000		23.85	477.0
No. 4		29.6		
	18.110		29.60	536.1
No. 4 + 18.110		29.6		
	1.890		27.80	52.5
No. 5		26.0		
	8.070		13.00	104.9
No. 5 + 8.070		0.0		
			合計	2,388.5

二次造成

床 掘 計 算 書

NO.1/1

測点番号	単距離	横断面積	平均横断面積	立方米
No. 0		0.7		
	20.000		0.85	17.0
No. 1		1.0		
	20.000		0.80	16.0
No. 2		0.6		
	20.000		0.65	13.0
No. 3		0.7		
	20.000		0.35	7.0
No. 4		0.0		
	18.110		0.00	0.0
No. 4 + 18.110		0.0		
	1.890		0.15	0.3
No. 5		0.3		
	8.070		0.15	1.2
No. 5 + 8.070		0.0		
			合 計	54.5

二次造成

埋 戻 計 算 書

NO.1/1

測点番号	単距離	横断面積	平均横断面積	立方米
No. 0		0.5		
	20.000		0.55	11.0
No. 1		0.6		
	20.000		0.50	10.0
No. 2		0.4		
	20.000		0.45	9.0
No. 3		0.5		
	20.000		0.25	5.0
No. 4		0.0		
	18.110		0.00	0.0
No. 4 + 18.110		0.0		
	1.890		0.15	0.3
No. 5		0.3		
	8.070		0.15	1.2
No. 5 + 8.070		0.0		
			合 計	36.5

令和８年度　亘理山元統合消防庁舎
基盤整備工事

数　量　計　算　書
(外周整備)

亘 理 地 区 行 政 事 務 組 合

数 量 総 括 表

数 量 総 括 表

工事区分 (LEVEL1)	工 種 (LEVEL2)	種 別 (LEVEL3)	細 別 (LEVEL4)	規 格 (LEVEL5)	単位	数 量		摘 要
						数量	設計数量	
道路改良								
	道路土工	掘削工	掘削	土砂	m3	43.5	40.0	
			盛土	購入土	m3	371.9	370.0	
			購入土		m3	409.1	410.0	
		残土処理工	土砂運搬・処分		m3	43.5	40.0	
		作業土工	床掘	土砂	m3	16.3	20.0	
			埋戻	購入土	m3	2.0	2.0	
			購入土		m3	2.2	2.0	
		残土処理工	土砂運搬・処分		m3	16.3	20.0	
		法面整形工	法面整形	盛土部	m2	103.6	104.0	
	法面工	盛土法面保護工	防草シート張		m2	103.6	104.0	
	排水構造物工	側溝工	自由勾配側溝	縦断用 300×300	m	4.8	5.0	
			自由勾配側溝	縦断用 300×400	m	41.4	41.0	
			自由勾配側溝	横断用 300×600	m	8.5	9.0	
			自由勾配側溝	縦断用 300×700	m	10.2	10.0	
			U形側溝	450	m	98.0	98.0	
			コンクリートフリューム	450	m	117.9	118.0	
		集水桝工	集水桝	600×600×600	箇所	1.0	1.0	
			集水桝	600×600×800	箇所	1.0	1.0	
			集水桝	600×600×1000	箇所	1.0	1.0	
			集水桝	700×700×900	箇所	1.0	1.0	
		かご工	ふとん籠	500×1200×2000	箇所	1.0	1.0	
					m	2.0	2.0	
	構造物撤去工	構造物取壊工	Co構造物取壊し	鉄筋	m3	1.4	1.0	
			Co殻運搬処理	鉄筋	m3	1.4	1.0	
舗装								
	舗装工	アスファルト舗装工	下層路盤	RC-40 t=20cm	m2	230.2	230.0	
			上層路盤	M-40 t=10cm	m2	230.2	230.0	

数 量 総 括 表

NO.2/2

工事区分 (LEVEL1)	工 種 (LEVEL2)	種 別 (LEVEL3)	細 別 (LEVEL4)	規 格 (LEVEL5)	単位	数 量		摘 要
						数量	内訳数量	
			上層路盤	アスファルト安定処理t=10cm	m2	230.2	230.0	
			表層	再生密粒度アスファルト(20F)t＝5cm	m2	230.2	230.0	

数 量 集 計 表

道路改良	数　量　計　算　書	NO.1/5
工　　種	算　　出　　根　　拠	数　　量
道路土工		
掘削工		
掘削	V ＝ 42.0（北側境界部） ＋ 1.5（東側境界部） ＝	43.5 ㎥
盛土	V ＝ 66.5（北側境界部） ＋ 40.9（南側境界部） ＋ 264.5（東側境界部） ＝	371.9 ㎥
購入土	V ＝ 371.9 × 1.1 ＝	409.1 m3
土砂運搬･処分	V ＝ 43.5 ＝	43.5 ㎥
作業土工		
床堀	V ＝ 4.0（北側境界部） ＋ 12.3（南側境界部） ＝	16.3 ㎥
埋戻(購入土)	V ＝ 2.0（北側境界部） ＝	2.0 ㎥
購入土	V ＝ 2.0 × 1.1 ＝	2.2 m3
土砂運搬･処分	V ＝ 16.3 ＝	16.3 ㎥
法面整形工		
法面整形(盛土部)	A ＝ 103.60（北側境界部） ＝	103.6 ㎡

道路改良	数　量　計　算　書	NO.2/5
工　　種	算　　出　　根　　拠	数　　量
排水構造物工		
側溝工		
自由勾配側溝(縦断用) (300×300)	自由勾配側溝計画図 L ＝ 4.80 ＝	4.8 m
自由勾配側溝(縦断用) (300×400)	自由勾配側溝計画図 L ＝ 10.02 ＋ 10.01 ＋ 10.01 ＋ 10.01 ＋ 1.34 ＝	41.4 m
自由勾配側溝(横断用) (300×600)	自由勾配側溝計画図 L ＝ 8.46 ＝	8.5 m
自由勾配側溝(縦断用) (300×700)	自由勾配側溝展開図 L1 ＝ 9.20 ＝	9.2
	雨水計画平面図 L2 ＝ 1.00 ＝	1.0
	L ＝ 9.2 ＋ 1.0 ＝	10.2 m
U形側溝 (450)	雨水計画平面図 L ＝ 98.03 ＝	98.0 m
コンクリートフリューム (450)	雨水計画平面図 L ＝ 117.87 ＝	117.9 m
集水桝工		
集水桝 600×600×600	雨水計画平面図 N ＝ 1.0 ＝	1.0 箇所
集水桝 600×600×800	雨水計画平面図 N ＝ 1.0 ＝	1.0 箇所
集水桝 600×600×1000	雨水計画平面図 N ＝ 1.0 ＝	1.0 箇所
集水桝 700×700×900	雨水計画平面図 N ＝ 1.0 ＝	1.0 箇所

道路改良	数　量　計　算　書	NO.3/5
工　　種	算　　出　　根　　拠	数　　量
仮設工		
土留・仮締切工		
ふとん籠 500×1200×2000	雨水計画平面図 N ＝ 1.0 ＝	1.0 箇所
	雨水計画平面図 L ＝ 2.00 ＝	2.0 m
構造物撤去工		
構造物取壊し工		
コンクリート構造物取壊し(鉄筋)		
U形側溝 300	構造部取壊し平面図 L ＝ 17.7 ＝	17.7 m
	取壊し数量 V1 ＝ 17.7 × 0.05 ＝	0.9
ヒューム管 φ400	構造部取壊し平面図 L ＝ 5.1 ＝	5.1 m
	取壊し数量 V2 ＝ 5.1 × 0.05 ＝	0.3
ヒューム管 φ300	構造部取壊し平面図 L ＝ 5.1 ＝	5.1 m
	取壊し数量 V3 ＝ 5.1 × 0.03 ＝	0.2
	V ＝ 0.9 ＋ 0.3 ＋ 0.2 ＝	1.4 m^3
Co殻運搬処理(鉄筋)	コンクリート取壊し V ＝ 1.4 ＝	1.4 m^3

舗装	数　量　計　算　書	NO.1/1
工　　種	算　　出　　根　　拠	数　　量
舗装工		
アスファルト舗装工 (車道)		
下層路盤 (RC-40)t=20cm	A ＝ 230.2 ＝	230.2 ㎡
上層路盤 (M-30)t=10cm	A ＝ 下層路盤(RC-40)t＝20cmと同じ面積 ＝	230.2 ㎡
上層路盤		
アスファルト安定処理 t＝10cm	A ＝ 上層路盤(M-30)t=10cmと同じ面積 ＝	230.2 ㎡
表層		
密粒度アスファルト(20T) t＝5cm	A ＝ 上層路盤(アスファルト安定処理)t=10cmと同じ面積 ＝	230.2 ㎡

土 工 計 算 書

北側境界部

掘 削 計 算 書

測 点 番 号	単 距 離	横 断 面 積	平均横断面積	立 方 米
No. 0		0.0		
	10.000		0.00	0.0
No. 0 + 10.000		0.0		
	10.000		0.00	0.0
No. 1		0.0		
	10.000		0.00	0.0
No. 1 + 10.000		0.0		
	10.000		0.80	8.0
No. 2		1.6		
	10.000		1.40	14.0
No. 2 + 10.000		1.2		
	10.000		0.75	7.5
No. 3		0.3		
	10.000		0.35	3.5
No. 3 + 10.000		0.4		
	10.000		0.35	3.5
No. 4		0.3		
	10.000		0.30	3.0
No. 4 + 10.000		0.3		
	10.000		0.25	2.5
No. 5		0.2		
			合 計	42.0

北側境界部

床 掘 計 算 書

測 点 番 号	単 距 離	横 断 面 積	平均横断面積	立 方 米
No. 0		0.0		
	10.000		0.00	0.0
No. 0 + 10.000		0.0		
	10.000		0.00	0.0
No. 1		0.0		
	10.000		0.00	0.0
No. 1 + 10.000		0.0		
	10.000		0.10	1.0
No. 2		0.2		
	10.000		0.20	2.0
No. 2 + 10.000		0.2		
	10.000		0.10	1.0
No. 3		0.0		
	10.000		0.00	0.0
No. 3 + 10.000		0.0		
	10.000		0.00	0.0
No. 4		0.0		
	10.000		0.00	0.0
No. 4 + 10.000		0.0		
	10.000		0.00	0.0
No. 5		0.0		
			合 計	4.0

北側境界部

埋 戻 計 算 書

測 点 番 号	単 距 離	横 断 面 積	平均横断面積	立 方 米
No. 0		0.0		
	10.000		0.00	0.0
No. 0 + 10.000		0.0		
	10.000		0.00	0.0
No. 1		0.0		
	10.000		0.00	0.0
No. 1 + 10.000		0.0		
	10.000		0.05	0.5
No. 2		0.1		
	10.000		0.10	1.0
No. 2 + 10.000		0.1		
	10.000		0.05	0.5
No. 3		0.0		
	10.000		0.00	0.0
No. 3 + 10.000		0.0		
	10.000		0.00	0.0
No. 4		0.0		
	10.000		0.00	0.0
No. 4 + 10.000		0.0		
	10.000		0.00	0.0
No. 5		0.0		
			合 計	2.0

北側境界部

盛 土 計 算 書

測 点 番 号	単 距 離	横 断 面 積	平均横断面積	立 方 米
No. 0		0.0		
	10.000		0.00	0.0
No. 0 + 10.000		0.0		
	10.000		0.00	0.0
No. 1		0.0		
	10.000		0.00	0.0
No. 1 + 10.000		0.0		
	10.000		0.00	0.0
No. 2		0.0		
	10.000		0.00	0.0
No. 2 + 10.000		0.0		
	10.000		0.55	5.5
No. 3		1.1		
	10.000		1.25	12.5
No. 3 + 10.000		1.4		
	10.000		1.50	15.0
No. 4		1.6		
	10.000		1.70	17.0
No. 4 + 10.000		1.8		
	10.000		1.65	16.5
No. 5		1.5		
			合 計	66.5

南側境界部

床 掘 計 算 書

測 点 番 号	単 距 離	横 断 面 積	平 均 横 断 面 積	立 方 米
No. 0		0.1		
	23.670		0.10	2.4
No. 1		0.1		
	23.670		0.10	2.4
No. 2		0.1		
	24.170		0.10	2.4
No. 3		0.1		
	20.130		0.10	2.0
No. 4		0.1		
	20.120		0.10	2.0
No. 5		0.1		
	10.640		0.10	1.1
No. 5 + 10.640		0.1		
	※単距離は、NO点間の側溝実延長距離とする。(横断図参照)			
			合 計	12.3

南側境界部

盛 土 計 算 書

測 点 番 号	単 距 離	横 断 面 積	平 均 横 断 面 積	立 方 米
No. 0		0.8		
	23.670		0.50	11.8
No. 1		0.2		
	23.670		0.35	8.3
No. 2		0.5		
	24.170		0.40	9.7
No. 3		0.3		
	20.130		0.25	5.0
No. 4		0.2		
	20.120		0.20	4.0
No. 5		0.2		
	10.640		0.20	2.1
No. 5 + 10.640		0.2		
	※単距離は、NO点間の側溝実延長距離とする。(横断図参照)			
			合 計	40.9

東側境界部

掘 削 計 算 書

測 点 番 号	単 距 離	横 断 面 積	平 均 横 断 面 積	立 方 米
No. 0		0.3		
	10.000		0.15	1.5
No. 0 + 10.000		0.0		
	10.000		0.00	0.0
No. 1		0.0		
	10.000		0.00	0.0
No. 1 + 10.000		0.0		
	10.000		0.00	0.0
No. 2		0.0		
	10.000		0.00	0.0
No. 2 + 10.000		0.0		
	10.000		0.00	0.0
No. 3		0.0		
	10.000		0.00	0.0
No. 3 + 10.000		0.0		
	10.000		0.00	0.0
No. 4		0.0		
	10.000		0.00	0.0
No. 4 + 10.000		0.0		
	10.000		0.00	0.0
No. 5		0.0		
			合 計	1.5

北側境界部

盛 土 計 算 書

測 点 番 号	単 距 離	横 断 面 積	平 均 横 断 面 積	立 方 米
No. 0		0.2		
	10.000		1.60	16.0
No. 0 + 10.000		3.0		
	10.000		3.15	31.5
No. 1		3.3		
	10.000		3.20	32.0
No. 1 + 10.000		3.1		
	10.000		3.10	31.0
No. 2		3.1		
	10.000		2.95	29.5
No. 2 + 10.000		2.8		
	10.000		2.75	27.5
No. 3		2.7		
	10.000		2.70	27.0
No. 3 + 10.000		2.7		
	10.000		2.70	27.0
No. 4		2.7		
	10.000		2.75	27.5
No. 4 + 10.000		2.8		
	10.000		1.55	15.5
No. 5		0.3		
			合 計	264.5

北側境界部

法 面 整 形 計 算 書 (盛土)

測 点 番 号	単 距 離	法 面 長	平 均 法 面 長	平 方 米
No. 0		0.00		
	10.000		0.225	2.25
No. 0 + 10.000		0.45		
	10.000		0.540	5.40
No. 1		0.63		
	10.000		0.695	6.95
No. 1 + 10.000		0.76		
	10.000		0.830	8.30
No. 2		0.90		
	10.000		0.985	9.85
No. 2 + 10.000		1.07		
	10.000		1.185	11.85
No. 3		1.30		
	10.000		1.425	14.25
No. 3 + 10.000		1.55		
	10.000		1.640	16.40
No. 4		1.73		
	10.000		1.850	18.50
No. 4 + 10.000		1.97		
	10.000		0.985	9.85
No. 5		0.00		
			合 計	103.60

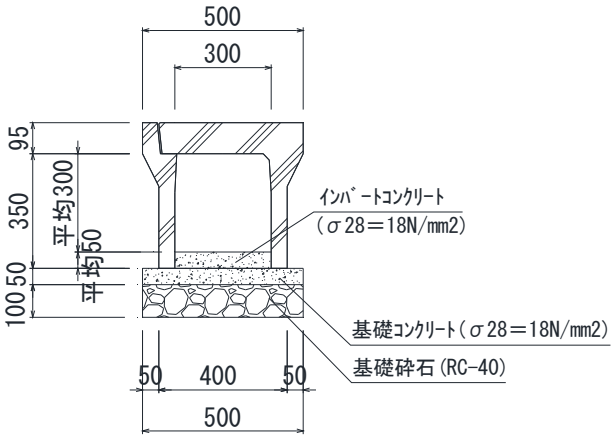
単 位 数 量 計 算 書

自由勾配側溝
（縦断用 300×300）

単 位 数 量 計 算 書

10 m 当り

略　　図



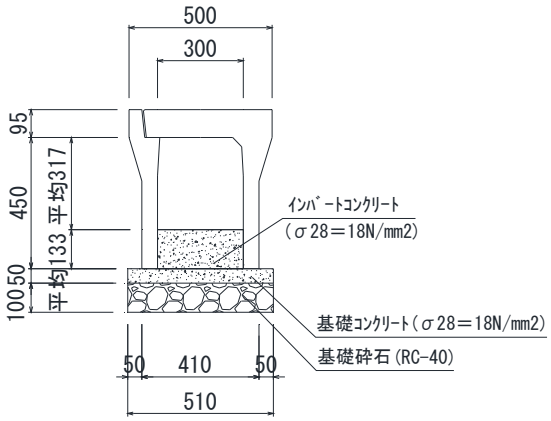
工　　種	算　出　根　拠		数　量	単位
自由勾配側溝（縦断用） 300×300×2000	L＝　10.0　／　2.000	＝	5.0	本
コンクリート蓋 400×500×95	N＝　18.0	＝	18.0	枚
グレーチング蓋 400×501×95	N＝　2.0	＝	2.0	枚
ｲﾝﾊﾞｰﾄコンクリート σ28=18N/mm^2	V＝　0.300　×　0.050　×　10.0	＝	0.15	m^3
基礎コンクリート σ28=18N/mm^2	V＝　0.500　×　0.050　×　10.0	＝	0.25	m^3
型枠（小型）	A＝　0.050　×　2.0　×　10.0	＝	1.00	m^2
再生切込砕石 （RC-40）t=10cm	A＝　0.500　×　10.0	＝	5.00	m^2
	V＝　5.00　×　0.100	＝	0.5	m^3

自由勾配側溝
（縦断用 300×400）

単 位 数 量 計 算 書

10 m 当り

略　　図



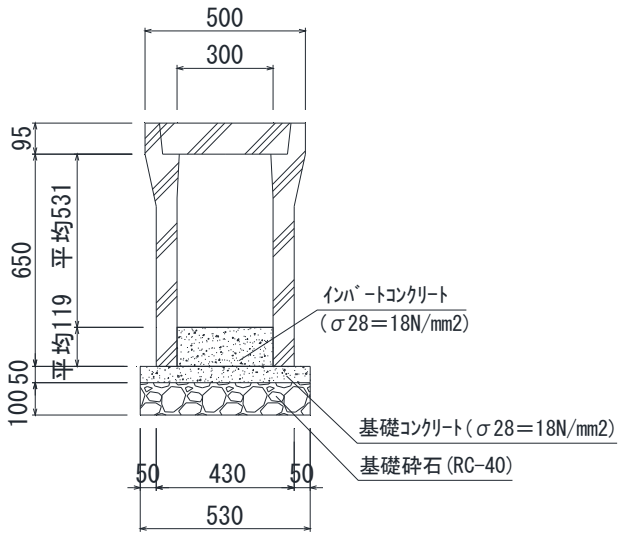
工　　種	算　出　根　拠		数　量	単位
自由勾配側溝（縦断用） 300×400×2000	L＝　10.0　／　2.000	＝	5.0	本
コンクリート蓋 400×500×95	N＝　18.0	＝	18.0	枚
グレーチング蓋 400×501×95	N＝　2.0	＝	2.0	枚
ｲﾝﾊﾞｰﾄコンクリート σ28=18N/mm^2	V＝　0.300　×　0.133　×　10.0	＝	0.40	m^3
基礎コンクリート σ28=18N/mm^2	V＝　0.510　×　0.050　×　10.0	＝	0.26	m^3
型枠（小型）	A＝　0.050　×　2.0　×　10.0	＝	1.00	m^2
再生切込砕石 （RC-40）t=10cm	A＝　0.510　×　10.0	＝	5.10	m^2
	V＝　5.10　×　0.100	＝	0.5	m^3

自由勾配側溝
（横断用 300×600）

単 位 数 量 計 算 書

10 m 当り

略　　図



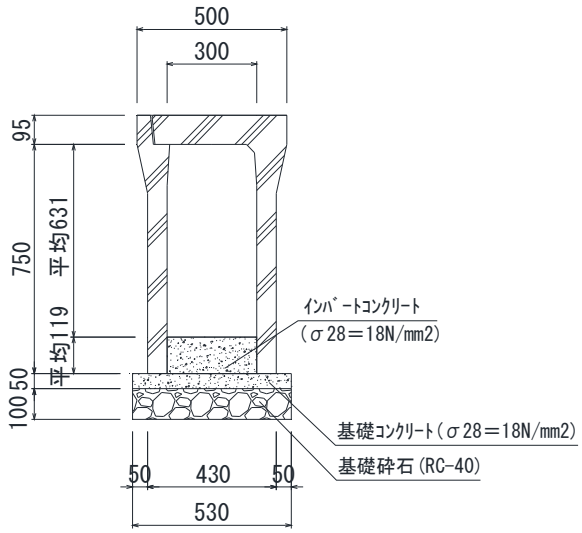
工　　種	算　出　根　拠		数　量	単位
自由勾配側溝（横断用） 300×600×2000	L＝　10.0　／　2.000	＝	5.0	本
グレーチング蓋 400×996×50　ボルト固定	N＝　10.0	＝	10.0	枚
ｲﾝﾊﾞｰﾄコンクリート σ28=18N/mm^2	V＝　0.300　×　0.119　×　10.0	＝	0.36	m^3
基礎コンクリート σ28=18N/mm^2	V＝　0.530　×　0.050　×　10.0	＝	0.27	m^3
型枠（小型）	A＝　0.050　×　2.0　×　10.0	＝	1.00	m^2
再生切込砕石 （RC-40）t=10cm	A＝　0.530　×　10.0	＝	5.30	m^2
	V＝　5.30　×　0.100	＝	0.5	m^3

自由勾配側溝
（縦断用 300×700）

単 位 数 量 計 算 書

10 m 当り

略　　図



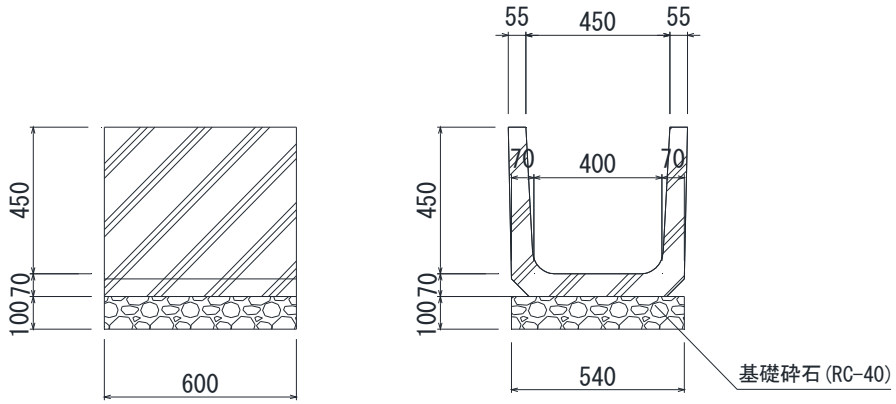
工　　種	算　出　根　拠	数　量	単位
自由勾配側溝（縦断用） 300×700×2000	L＝　10.0　／　2.000　＝	5.0	本
コンクリート蓋 400×500×95	N＝　18.0　＝	18.0	枚
グレーチング蓋 400×501×95	N＝　2.0　＝	2.0	枚
ｲﾝﾊﾞｰﾄコンクリート σ28=18N/mm^2	V＝　0.300　×　0.119　×　10.0　＝	0.36	m^3
基礎コンクリート σ28=18N/mm^2	V＝　0.530　×　0.050　×　10.0　＝	0.27	m^3
型枠（小型）	A＝　0.050　×　2.0　×　10.0　＝	1.00	m^2
再生切込砕石 （RC-40）t=10cm	A＝　0.530　×　10.0　＝	5.30	m^2
	V＝　5.30　×　0.100　＝	0.5	m^3

U形側溝
450

単 位 数 量 計 算 書

10 m 当り

略　　図



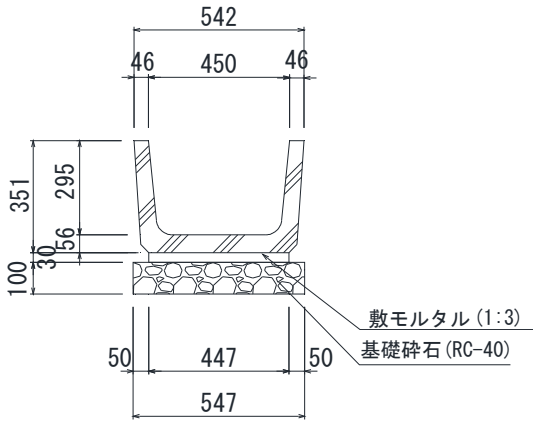
工　　種	算　出　根　拠	数　量	単位
U形側溝 450	L＝　10.0　／　0.606　＝	16.5	本
再生切込砕石 (RC-40) t=10cm	A＝　0.540　×　10.0　＝	5.40	m^2
	V＝　5.40　×　0.100　＝	0.5	m^3

コンクリートフリューム
450

単 位 数 量 計 算 書

10 m 当り

略　　図



工　　種	算　出　根　拠	数　量	単位
コンクリートフリューム 450	L＝　10.0　／　2.000　＝	5.0	本
モルタル 1：3	V＝　0.447　×　0.030　×　10.0　＝	0.13	m^3
再生切込砕石 （RC-40）t=10cm	A＝　0.547　×　10.0　＝	5.47	m^2
	V＝　5.47　×　0.100　＝	0.5	m^3

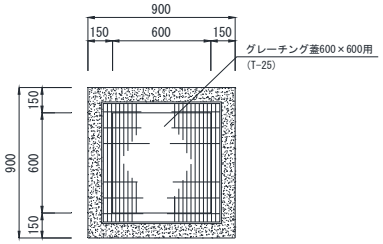
集水桝
600×600×600

単 位 数 量 計 算 書

1箇所 当り

略　　図

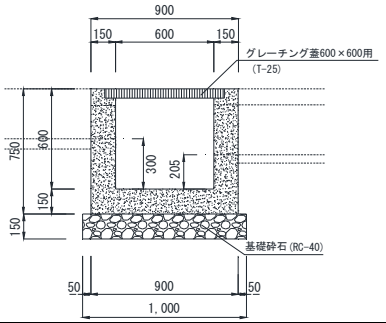
平面図



取付図



断面図



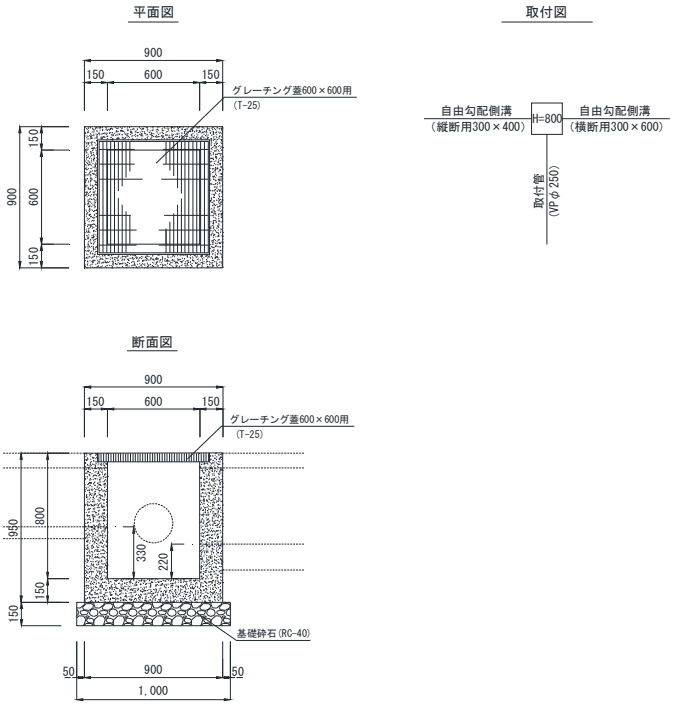
工　　種	算　出　根　拠	数　量	単位
角型集水桝 □900/□600　H=600	V＝　0.900　×　0.900　×　0.750　－　0.600　×　0.600　×　0.600　＝	0.39	m^3
型枠（小型）	A＝(0.600　＋　0.150　×　2.0　)×　4.0　×　0.750　＋　0.600		
	×　0.600　×　4.0　＝	4.14	m^2
グレーチング（受枠共） 600×600用　T-25並目	N＝　1.0　＝	1.0	組
再生切込砕石 （RC-40）t=15cm	A＝　1.000　×　1.000　＝	1.00	m^2
	V＝　1.00　×　0.150　＝	0.2	m^3

集水桝
600×600×800

単 位 数 量 計 算 書

1箇所 当り

略　　図



工　　種	算　出　根　拠	数　量	単位
角型集水桝 □900/□600　H=800	V＝　0.900　×　0.900　×　0.950　－　0.600　×　0.600　×　0.800　＝	0.48	m^3
型枠（小型）	A＝(0.600　＋　0.150　×　2.0　)×　4.0　×　0.950　＋　0.600		
	×　0.800　×　4.0　＝	5.34	m^2
グレーチング（受枠共） 600×600用　T-25並目	N＝　1.0　＝	1.0	組
再生切込砕石 （RC-40）t=15cm	A＝　1.000　×　1.000　＝	1.00	m^2
	V＝　1.00　×　0.150　＝	0.2	m^3

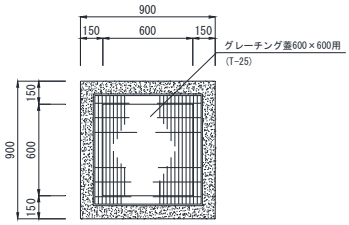
集水桝
600×600×1000

単 位 数 量 計 算 書

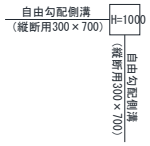
1箇所 当り

略　　図

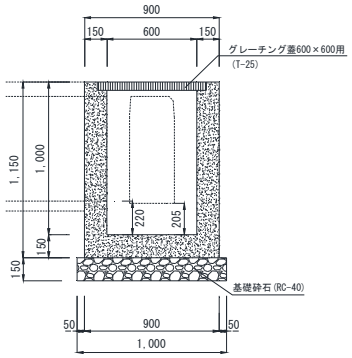
平面図



取付図



断面図



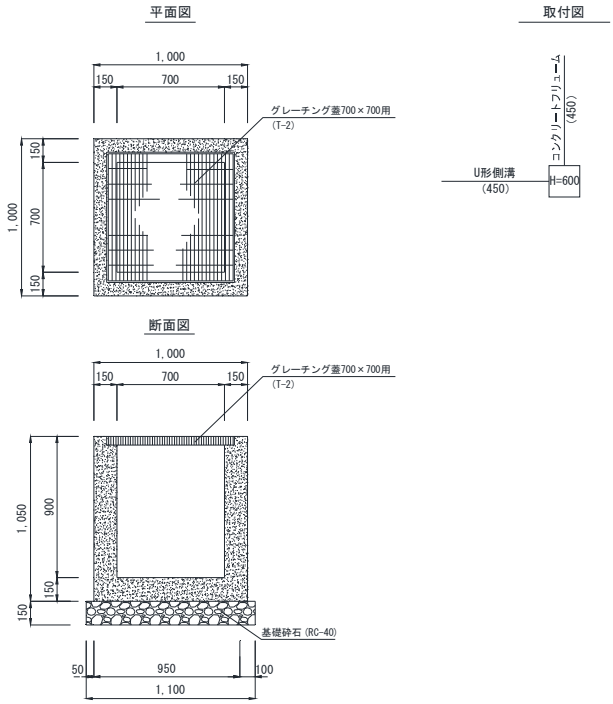
工　　種	算　出　根　拠	数　量	単位
角型集水桝 □900/□600　H=1000	V＝　0.900　×　0.900　×　1.150　－　0.600　×　0.600　×　1.000　＝	0.57	m^3
型枠（小型）	A＝(0.600　＋　0.150　×　2.0　)×　4.0　×　1.150　＋　0.600		
	×　1.000　×　4.0　＝	6.54	m^2
グレーチング（受枠共） 600×600用　T-25並目	N＝　1.0　＝	1.0	組
再生切込砕石 （RC-40）t=15cm	A＝　1.000　×　1.000　＝	1.00	m^2
	V＝　1.00　×　0.150　＝	0.2	m^3

集水桝
700×700×900

単 位 数 量 計 算 書

1箇所 当り

略　　図



工　　種	算　出　根　拠	数　量	単位
角型集水桝 □1000/□700　H=900	V＝　1.000　×　1.000　×　1.050　－　0.700　×　0.700　×　0.900　＝	0.61	m^3
型枠（小型）	A＝(0.700　＋　0.150　×　2.0　)×　4.0　×　1.050　＋　0.700		
	×　0.900　×　4.0　＝	6.72	m^2
グレーチング（受枠共） 700×700用　T-2並目	N＝　1.0　＝	1.0	組
再生切込砕石 （RC-40）t=15cm	A＝　1.100　×　1.100　＝	1.21	m^2
	V＝　1.21　×　0.150　＝	0.2	m^3

単 位 数 量 計 算 書

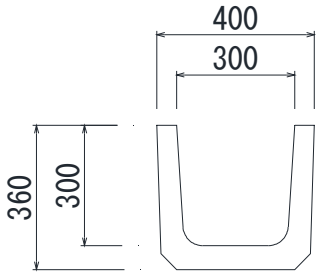
［取壊し］

U形側溝
300

取 壊 単 位 数 量 計 算 書

1m 当り

略　　図



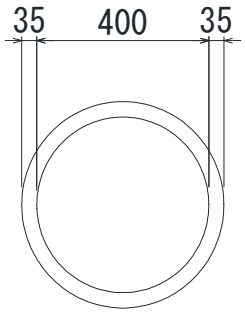
工　　種	算　出　根　拠	数　量	単位
コンクリート取壊し(鉄筋)	V＝ 0.400 × 0.360 － 0.300 × 0.300 ＝	0.05	m^3

ヒューム管
φ400

取 壊 単 位 数 量 計 算 書

1m 当り

略　　図



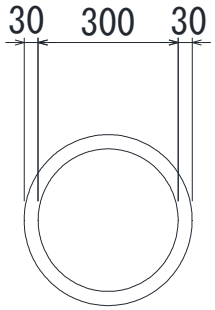
工　　種	算　出　根　拠	数　量	単位
コンクリート取壊し(鉄筋)	V＝ 0.470 × 0.470 × π/4 － 0.400 × 0.400 × π/4 ＝	0.05	m^3

ヒューム管
φ300

取 壊 単 位 数 量 計 算 書

1m 当り

略　　図



工　　種	算　出　根　拠	数　量	単位
コンクリート取壊し(鉄筋)	V＝ 0.360 × 0.360 × π/4 － 0.300 × 0.300 × π/4 ＝	0.03	m^3

令和8年度　亘理山元統合消防庁舎
基盤整備工事

数　量　計　算　書
(仮設計画)

亘 理 地 区 行 政 事 務 組 合

数 量 総 括 表

数 量 総 括 表

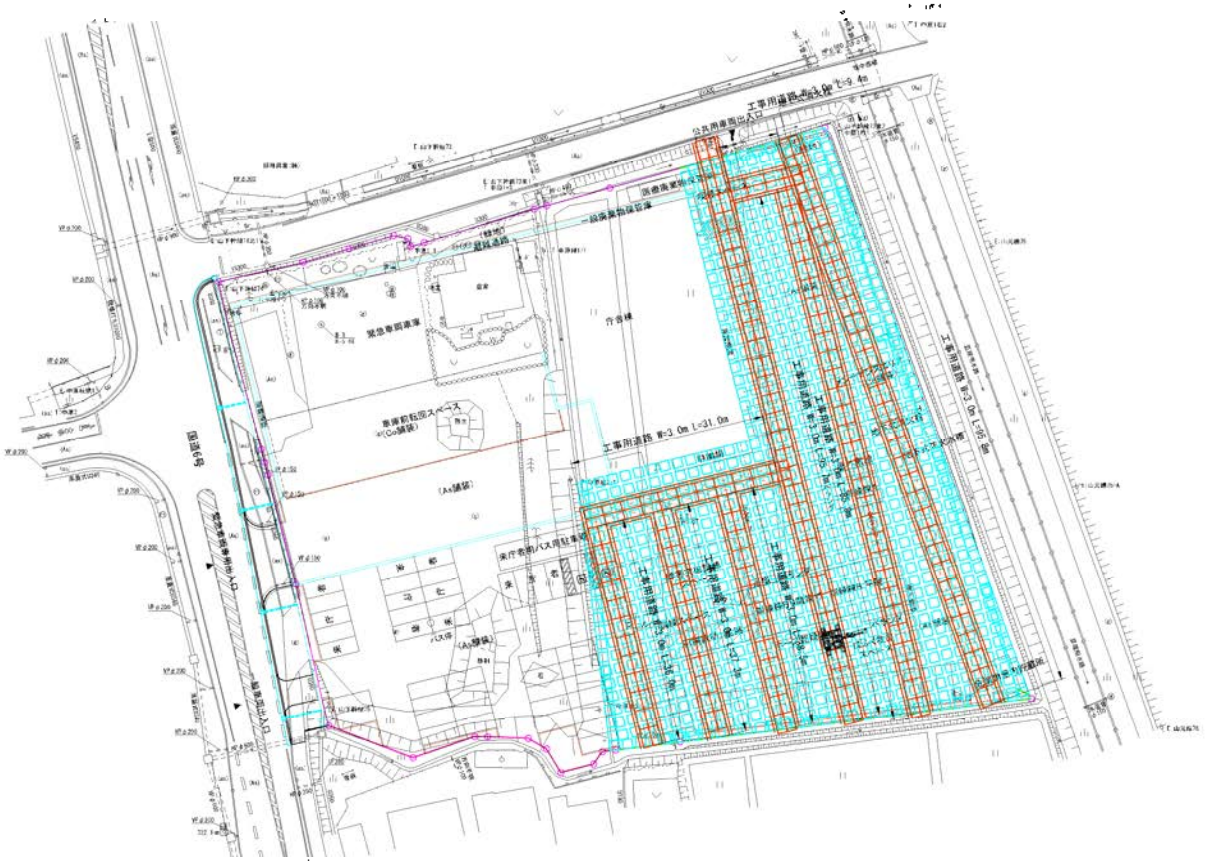
NO.1/1

工事区分 (LEVEL1)	工 種 (LEVEL2)	種 別 (LEVEL3)	細 別 (LEVEL4)	規 格 (LEVEL5)	単位	数 量		摘 要
						数量	内訳数量	
仮設工								
	地盤改良	仮設道路		W＝3.0m	m	439.6	440.0	
		仮設盛土	良質土	良質土	m3	773.7	770.0	
		分離材	PP製不織布	t=1.5mm	m2	2110.1	2110.0	
		補強材	ジオグリッド	Tmax=50kN/m	m2	2110.1	2110.0	
		敷き鉄板		1.5m×3.0m	枚	293.0	293.0	

数 量 集 計 表

仮設工	数　量　計　算　書	NO.1/5
工　　種	算　　出　　根　　拠	数　　量
地盤改良工		
仮設道路延長	L ＝　95.8　＋　95.9　＋　95.7　＋　38.5　＋　37.3　＋　36.0	
	＋　9.4　＋　31.0　＝	439.6 m
仮設盛土	V ＝　1/2　×　(4.00　＋　4.80)　×　0.400　×　439.6　＝	773.70 m^3
分離材	V ＝　4.8　×　439.6　＝	2110.08 m2
補強材	V ＝　4.8　×　439.6　＝	2110.08 m2
敷き鉄板 1.5m×3.0m	N ＝　439.6　／　1.5　＝	293.0 枚

根拠図



設計荷重の算出

①キャタピラの最大設置圧＝87KN/㎡
②キャタピラ設置面積＝3.66m×0.9m＝3.294㎡(片面)
③鉄板1枚（安全側に1.5m×3.0mと仮定)にかかる重量
　＝87.0×3.294＝290KN

よって、鉄板1枚に290KNを設計荷重とし、敷設材工法の検討を行った。

