

市道あき病院球場線道路整備工事

数量計算書

実施設計

安芸市役所

建設課

設計数量総括表

市道あき病院球場線道路整備工事

P. 1

工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	設計数量	設計計上	備 考
道路新設・改築							
道路改良							
道路土工							
	掘削工						
		掘削		式	1	1	
		掘削	土砂、片切掘削	m3	1,233.9	1,200	
		積込(ルーズ)	土砂、土量50,000m3未満	m3	1,233.9	1,200	
	盛土工						
		路体盛土					
		路体(築堤)盛土	4.0m以上、20,000m3未満、障害無し	m3	13,206.3	13,200	

設計数量総括表

市道あき病院球場線道路整備工事

P. 2

工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	設計数量	設計計上	備 考
		路床盛土					
		路床盛土	4.0m以上、20,000m3未満、障害無し	m3	2,005.3	2,000	
	作業土工						
		床掘り					
		床掘り	土砂、標準、土留無し、障害無し	m3	13,688.2	13,700	
		基面整正		m2	131.6	130	
		埋戻し					
		埋戻し	最大埋戻幅1m未満	m3	17.3	17	
		埋戻し	最大埋戻幅1m以上4m未満	m3	368.9	370	
	法面整形工						

設計数量総括表

市道あき病院球場線道路整備工事

P. 3

工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	設計数量	設計計上	備 考
		法面整形(切土部)					
		法面整形	切土部、現場制約無し、ㄧ質土、砂及び砂質土、粘性土	m2	1,018.1	1,020	
		法面整形(盛土部)					
		法面整形	盛土部、法面締固め有り、現場制約無し、ㄧ質土、砂及び砂質土、粘性土	m2	2,228.0	2,230	
	運搬処理工						
		土砂等運搬					不足土
		積込(ルーズ)	土砂、土量50,000m3未満	m3	14,355.8	14,400	
		土砂等運搬	標準、バックホ山積0.8m3(平積)、土砂(岩塊・玉石雑り土含む)、DID区間無し、6.5km以下	m3	14,355.8	14,360	運搬距離 L=6.2km
法面工							
	法枠工						

設計数量総括表

市道あき病院球場線道路整備工事

P. 4

工種	種別	細別	規格	単位	設計数量	設計計上	備考
		吹付砕					
		ラバ張工	500m2以上1000m2未満、法面清掃：有、週休2日補正：現場閉所(月単位)	m2	976.8	977	
		吹付砕工	モルタル、300*300、週休2日補正：現場閉所(月単位)	m	1,042.6	1,043	
		水切りモルタル・コンクリート	週休2日補正：現場閉所(月単位)	m3	27.12	27	
		機械播種施工による植生工	植生基材吹付工、厚3cm、500m2以上1000m2未満、法枠内吹付、週休2日補正：現場閉所(月単位)	m2	497.8	500	
	植生工						
		植生マット					
		人力施工による植生工	植生マット工、週休2日補正：現場閉所(月単位)	m2	41.3	41	
		植生シート					
		人力施工による植生工	植生シート工、週休2日補正：現場閉所(月単位)	m2	2,417.1	2,420	

設計数量総括表

市道あき病院球場線道路整備工事

P. 5

工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	設計数量	設計計上	備 考
擁壁工							
	帯鋼補強土壁工						
		補強土(テールアルメ)壁材料					
		コンクリートスキン (板厚14cm)	フルサイズ [△] 、AN4(No. 1) W1.500×H1.500、A=2.250m ²	枚	166	166	
		コンクリートスキン (板厚14cm)	フルサイズ [△] 、AN4(No. 1)、φ300穴あき加工 W1.500×H1.500、A=2.250m ²	枚	1	1	
		コンクリートスキン (板厚14cm)	フルサイズ [△] 、AN6(No. 13) W1.500×H1.500、A=2.250m ²	枚	51	51	
		コンクリートスキン (板厚14cm)	フルサイズ [△] 、AN8(No. 25) W1.500×H1.500、A=2.250m ²	枚	176	176	
		コンクリートスキン (板厚14cm)	フルサイズ [△] 、AN8(No. 25)、φ300穴あき加工 W1.500×H1.500、A=2.250m ²	枚	8	8	
		コンクリートスキン (板厚14cm)	フルサイズ [△] 、AU4(No. 2) W1.500×H1.480、A=2.220m ²	枚	46	46	
		コンクリートスキン (板厚14cm)	フルサイズ [△] 、AU6(No. 14) W1.500×H1.480、A=2.220m ²	枚	1	1	

設計数量総括表

市道あき病院球場線道路整備工事

P. 6

工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	設計数量	設計計上	備 考
		コンクリートスキン (板厚14cm)	フルサイズ [®] 、CLN4(No. 3) W1. 418×H1. 500、A=2. 127m ²	枚	8	8	
		コンクリートスキン (板厚14cm)	フルサイズ [®] 、CLN6(No. 15) W1. 418×H1. 500、A=2. 127m ²	枚	2	2	
		コンクリートスキン (板厚14cm)	フルサイズ [®] 、CLN8(No. 27) W1. 418×H1. 500、A=2. 127m ²	枚	8	8	
		コンクリートスキン (板厚14cm)	フルサイズ [®] 、CLU4(No. 4) W1. 418×H1. 480、A=2. 099m ²	枚	3	3	
		コンクリートスキン (板厚14cm)	フルサイズ [®] 、CRN4(No. 5) W1. 418×H1. 500、A=2. 127m ²	枚	6	6	
		コンクリートスキン (板厚14cm)	フルサイズ [®] 、CRN6(No. 17) W1. 418×H1. 500、A=2. 127m ²	枚	3	3	
		コンクリートスキン (板厚14cm)	フルサイズ [®] 、CRN8(No. 29) W1. 418×H1. 500、A=2. 127m ²	枚	9	9	
		コンクリートスキン (板厚14cm)	フルサイズ [®] 、CRN8(No. 29)、φ300穴あき加工 W1. 418×H1. 500、A=2. 127m ²	枚	1	1	
		コンクリートスキン (板厚14cm)	フルサイズ [®] 、CRU4(No. 6) W1. 418×H1. 480、A=2. 099m ²	枚	4	4	
		コンクリートスキン (板厚14cm)	ハーフサイズ [®] 、BU2(No. 7) W1. 500×H0. 730、A=1. 095m ²	枚	39	39	

設計数量総括表

市道あき病院球場線道路整備工事

P. 7

工種	種別	細別	規格	単位	設計数量	設計計上	備考
		コンクリートスキン (板厚14cm)	ハーフサイズ [〃] 、BD4(No. 32) W1. 500×H0. 750、A=1. 125m ²	枚	45	45	
		コンクリートスキン (板厚14cm)	ハーフサイズ [〃] 、DLU2(No. 9) W1. 418×H0. 730、A=1. 035m ²	枚	2	2	
		コンクリートスキン (板厚14cm)	ハーフサイズ [〃] 、DLD4(No. 34) W1. 418×H0. 750、A=1. 064m ²	枚	2	2	
		コンクリートスキン (板厚14cm)	ハーフサイズ [〃] 、DRU2(No. 11) W1. 418×H0. 730、A=1. 035m ²	枚	15	15	
		コンクリートスキン (板厚14cm)	ハーフサイズ [〃] 、DRD4(No. 36) W1. 418×H0. 750、A=1. 064m ²	枚	2	2	
		フリーコーナースキン (板厚14cm)	FAN(L)4(No. ※61)、ほぞ加工 W1. 000×H1. 500、A=1. 500m ²	枚	1	1	
		フリーコーナースキン (板厚14cm)	FAU(L)4(No. ※62)、ほぞ加工 W1. 000×H1. 480、A=1. 480m ²	枚	1	1	
		フリーコーナースキン (板厚14cm)	FAN(R)4(No. ※65)、ほぞ加工 W1. 000×H1. 500、A=1. 500m ²	枚	2	2	
		フリーコーナースキン (板厚14cm)	FBU(R)2(No. ※67)、ほぞ加工 W1. 000×H0. 730、A=0. 730m ²	枚	1	1	
		フリーコーナースキン (板厚14cm)	FAN(L)8(No. ※69)、ほぞ加工 W1. 000×H1. 500、A=1. 500m ²	枚	2	2	

設計数量総括表

市道あき病院球場線道路整備工事

P. 8

工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	設計数量	設計計上	備 考
		フリーコーナースキン (板厚14cm)	FBD(L)4(No. ※72)、ほぞ加工 W1.000×H0.750、A=0.750m ²	枚	1	1	
		フリーコーナースキン (板厚14cm)	FAN(R)8(No. ※73)、ほぞ加工 W1.000×H1.500、A=1.500m ²	枚	2	2	
		Tコーナースキン (板厚14cm)	TAN2(No. 81) W0.200×H1.500、A=0.300m ²	枚	11	11	
		Tコーナースキン (板厚14cm)	TAU2(No. 82) W0.200×H1.480、A=0.296m ²	枚	2	2	
		Tコーナースキン (板厚14cm)	TBU1(No. 83) W0.200×H0.730、A=0.146m ²	枚	4	4	
		Tコーナースキン (板厚14cm)	TBD1(No. 84) W0.200×H0.750、A=0.150m ²	枚	1	1	
		Tコーナースキン (板厚14cm)	TAN4(No. 85) W0.200×H1.500、A=0.300m ²	枚	10	10	
		Tコーナースキン (板厚14cm)	TBD2(No. 88) W0.200×H0.750、A=0.150m ²	枚	3	3	
		異形サイズスキン (板厚14cm)	CRU4(No. 103) W1.150×H1.480、A=1.702m ²	枚	1	1	
		リブ付ストリップ	SS400、めっき付き 4.0×80 L=4.50m	本	10	10	

設計数量総括表

市道あき病院球場線道路整備工事

P. 9

工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	設計数量	設計計上	備 考
		リフ [°] 付ストリップ [°]	SS400、めっき付き 4.0×80 L=5.00m	本	15	15	
		リフ [°] 付ストリップ [°]	SS400、めっき付き 4.0×80 L=6.00m	本	68	68	
		リフ [°] 付ストリップ [°]	SS400、めっき付き 4.0×80 L=6.50m	本	6	6	
		リフ [°] 付ストリップ [°]	SS400、めっき付き 4.0×80 L=7.00m	本	72	72	
		リフ [°] 付ストリップ [°]	SS400、めっき付き 4.0×80 L=8.50m(6.16+2.50)	本	2,771	2,771	
		リフ [°] 付ストリップ [°]	SS400、めっき付き 4.0×80 L=9.00m(6.16+3.00)	本	304	304	
		リフ [°] 付ストリップ [°]	SS400、めっき付き 4.0×80 L=9.50m(6.16+3.50)	本	154	154	
		ボルト・ナット	M12×40、めっき付き	本	13,264	13,264	
		水平目地材	20×75×600 硬質ゴムプレート	枚	1,017	1,017	
		透水防砂材	4×420 50m/ロール	m	1,000	1,000	

設計数量総括表

市道あき病院球場線道路整備工事

P. 10

工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	設計数量	設計計上	備 考
		端部調整金具	PL-250×250×3.2 L=1500 θ=81° めっき付	本	1	1	
		アローアンカー	M12×90、めっき付き 角座金付き	セット	2	2	
		ガセットプレート	6.0×115×500、めっき付き	枚	60	60	
		補強土(テルアルメ)壁					
		補強土壁壁面材組立・設置 (材料費除く)	帯鋼補強土壁	m2	1,240.7	1,241	
		補強材取付(帯鋼補強土壁・ アンカー補強土壁)(材料費除く)	帯鋼補強土壁	m	29,340.1	29,340	
		まき出し・敷均し、締固め	帯鋼補強土壁	m3	10,083.8	10,084	
		補強土壁基礎					
		コンクリート	小型構造物、バックホウ(クレーン機能付)打設、18- 8-25(20)(高炉)W/C=60%以下、一般養生、小 型車加算無し	m3	25.9	26	=6.9+8.7+10.3=25.9
		型枠	一般型枠、均しコンクリート	m2	103.8	100	=39.0+35.8+29.0=103.8

設計数量総括表

市道あき病院球場線道路整備工事

P. 11

工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	設計数量	設計計上	備 考
		基礎砕石	17.5cmを超え20.0cm以下、再生クラッシュラン RC-40	m ²	110.7	110	=36.6+36.6+37.5=110.7
		鉄筋工	SD345 D13、一般構造物、10t未満、差筋及び杭頭処理、週休2日補正：現場閉所(月単位)	t	0.127	0.13	=(54+41+32)/1000=0.127
		笠石コンクリート工					
		コンクリート	無筋・鉄筋構造物、コンクリートポンプ車打設、24-12-25(20)(高炉)W/C=55%以下、10m ³ /日以上100m ³ /日未満、一般養生、圧送管延長無し	m ³	36.2	36	
		型枠	一般型枠、鉄筋・無筋構造物	m ²	249.2	250	
		鉄筋工	SD345 D13、一般構造物、10t未満 週休2日補正：現場閉所(月単位)	t	2.303	2.30	
		目地板	30m ² 未満、瀝青繊維質目地板t=20	m ²	11.3	11	
		足場(キャットウォーク)		m	169.0	169	
		排水工					
		排水層	まき出し・敷均し、締固め クラッシュラン C-40	m ³	2,357.83	2,358	

設計数量総括表

市道あき病院球場線道路整備工事

P. 12

工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	設計数量	設計計上	備 考
		吸出し防止材設置	長繊維ポリエステル系不織布、2.0～2.1、目付200g/m ²	m ²	1,474.04	1,474	
		暗渠排水管	据付、波状管及び網状管、200～400mm、継手材要、マックスドレンTM-200同等品、227×203×20、ポリエチレン製	m	190.00	190	
		暗渠排水管	据付、波状管及び網状管、200～400mm、継手材要、高密度ポリエチレン管(ダブル構造)、φ200	m	90.50	91	
		T字管継手	φ200用	個	10	10	
		端末キャップ	φ200用	個	2	2	
		縦排水工					
		縦排水設置	塩ビ管、VU300	箇所	1	1	
		硬質ポリ塩化ビニル管	VU300×318×9.2mm	m	4.6	5	
		硬質塩化ビニル管継手(VU)	90°エルボ300mm	個	1	1	
		縦排水取付金具	SS400、めっき付き 2-PL100×6×638、1-PL100×6×121、1-PL100×6×200	基	3	3	

設計数量総括表

市道あき病院球場線道路整備工事

P. 13

工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	設計数量	設計計上	備 考
		金属拡張アンカー	芯棒打込み式、M12×70mm 電気亜鉛めっき	本	6	6	
		六角ボルト	M12×30mm、溶融亜鉛めっき品	本	6	6	
		六角ボルト	M12×40mm、溶融亜鉛めっき品	本	6	6	
		六角ナット	M12、溶融亜鉛めっき品 冷間ホマー	個	12	12	
		現場打ち集水桝・街渠桝(本体)	18-8-25(20)(高炉)W/C=60%以下、0.20m ³ 以上 0.22m ³ 以下、人力打設、一般養生・特殊養生 (練炭)、小型車加算無し	箇所	1	1	
		目地板	30m ² 未満、瀝青繊維質目地材t=10	m ²	0.36	0.4	
排水構造物工							
	側溝工						
		プレキャストU型側溝					
		U型側溝	PU1-B300-H300*2000、据付、基礎碎石あり、 再生碎石RC-40、週休2日補正:現場閉所(月単位)	m	27.9	28	

設計数量総括表

市道あき病院球場線道路整備工事

P. 14

工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	設計数量	設計計上	備 考
	排水工						
		小段排水					
		盛土小段排水工	パンチフェームソケット付、BFⅡ形 呼び名300 張りコンクリート工、t=10cm、W=900mm	m	169.6	170	
		張りコンクリート工	t=10cm、W=900mm	m	50.5	51	
	集水樹工						
		現場打ち集水樹					
		現場打ち集水樹・街渠樹(本 体)	18-8-25(20)(高炉)W/C=60%以下、0.28m ³ を超 え0.30m ³ 以下、バックホウ(クレーン機能付)打設、一 般養生・特殊養生(練炭)、小型車加算無し	箇所	1	1	
仮設工							
	交通管理工						
		交通誘導警備員					

設計数量総括表

市道あき病院球場線道路整備工事

P. 15

工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	設計数量	設計計上	備 考
		交通誘導警備員	交通誘導警備員B	人	687	687	
共通仮設費積上分							
	準備費						
		木根等処分費					
		用材林等伐採	杉 平均胸高直径29cm、n=85本	式	1	1	
		用材林等伐採	檜 平均胸高直径27cm、n=691本	式	1	1	
		用材林等伐採	天然生林 平均胸高直径13cm、n=389本	式	1	1	
		玉切・集積・積込		本	1,165	1,165	
		伐採木・土のう袋等運搬	往復運搬距離L=64.4km、10t積級	台	56	56	=456.6/8.25t・台≒56
		処分料	枝 木くず-39	t	456.61	456.6	(想定数量)

第 1 表 土 工 総 括 表				
名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
掘削		式	1.0	
片切掘削(5.0m以下)	土 砂	m3	1,233.9	V=1,483.0-249.09(根株控除)
盛土		式	1.0	
路体盛土	土砂 W \geq 4.0m	m3	13,206.3	
路床盛土	土砂 W \geq 4.0m	m3	2,005.3	
補強土		m3	10,083.8	
不足土		m3	14,355.8	
土羽土	t=30cm, 粘性土	m3	668.4	V=2,228.0(盛土法面面積) \times 0.3=
切土法面整形	機械施工	m2	1,018.1	法面工総括表より
盛土法面整形	機械施工	m2	2,228.0	法面工総括表より
作業土工		式	1.0	
床掘		m3	13,688.2	
床均し		m2	131.6	
埋戻し	W1<1.0m	m3	17.3	
埋戻し	1.0m \leq W1<4.0m	m3	368.9	

土 工 数量計算表

測 点	単距離	片切掘削 (5.0m以下)			オープン掘削 (5.0m以上)						摘 要
		土砂			土砂						
		面積	平均	数量	面積	平均	数量	面積	平均	数量	
No. 0	0.000	m2	m2	m3	m2	m2	m2	m2	m2	m3	
No. 1	20.000										
No. 2	20.000										
No. 3	20.000										
No. 4	20.000										
No. 5	20.000										
No. 6	20.000										
No. 7	20.000										
No. 8	20.000	0.1			0.0						
No. 9	20.000	3.0	1.55	31.0	0.0	0.00	0.0				
No. 10	20.000	0.4	1.70	34.0	0.0	0.00	0.0				
No. 11	20.000	7.9	4.15	83.0	0.0	0.00	0.0				
No. 12	20.000	26.2	17.05	341.0	0.0	0.00	0.0				
No. 13	20.000	0.0	13.10	262.0	0.0	0.00	0.0				
No. 14	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0				
No. 15	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0				
No. 16	20.000	10.8	5.40	108.0	0.0	0.00	0.0				
No. 17	20.000	10.9	10.85	217.0	0.0	0.00	0.0				
No. 18	20.000	7.0	8.95	179.0	0.0	0.00	0.0				
No. 19	20.000	1.2	4.10	82.0	0.0	0.00	0.0				
No. 20	20.000	3.6	2.40	48.0	0.0	0.00	0.0				
No. 21	20.000	3.0	3.30	66.0	0.0	0.00	0.0				
No. 22	20.000	0.1	1.55	31.0	0.0	0.00	0.0				
No. 23	20.000	0.0	0.05	1.0	0.0	0.00	0.0				
No. 23 +2.731	2.731	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0				No. 23
No. 24	17.269										
No. 25	20.000										
No. 26	20.000										
No. 27	20.000										
No. 28	20.000										
No. 29	20.000										
No. 30	20.000										
EC-6	10.527										
合 計	610.527			1,483.0			0.0			0.0	

土 工 数量計算表

測 点	単距離	盛土 その他			補強土盛土						摘 要
		面積	平均	数量	面積	平均	数量	面積	平均	数量	
No. 0	0.000	m2	m2	m3		m2	m2	m2	m2	m3	
No. 1	20.000										
No. 2	20.000										
No. 3	20.000										
No. 4	20.000										
No. 5	20.000										
No. 6	20.000										
No. 7	20.000										
No. 8	20.000	0.0			0.0						
No. 9	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.0	0.0				
No. 10	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.0	0.0				
No. 11	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.0	0.0				
No. 12	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.0	0.0				
No. 13	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.0	0.0				
No. 14	20.000	0.0	0.00	0.0	31.5	15.8	315.0				
No. 15	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	15.8	315.0				
No. 16	20.000	0.0	0.00	0.0	52.2	26.1	522.0				
No. 17	20.000	0.0	0.00	0.0	41.4	46.8	936.0				
No. 18	20.000	0.0	0.00	0.0	48.7	45.1	901.0				
No. 19	20.000	0.0	0.00	0.0	88.6	68.7	1,373.0				
No. 20	20.000	0.0	0.00	0.0	68.9	78.8	1,575.0				
No. 21	20.000	0.0	0.00	0.0	91.3	80.1	1,602.0				
No. 22	20.000	0.0	0.00	0.0	59.5	75.4	1,508.0				
No. 23	20.000	0.0	0.00	0.0	34.7	47.1	942.0				
No. 23 +2.731	2.731	0.0	0.00	0.0	34.7	34.7	94.8	0.0			No. 23
No. 24	17.269										
No. 25	20.000										
No. 26	20.000										
No. 27	20.000										
No. 28	20.000										
No. 29	20.000										
No. 30	20.000										
EC-6	10.527										
合 計	610.527			0.0			10,083.8			0.0	

吹付法枠工 数量集計表

第 3 表

名称	ラス張り	枠材	吹付モルタル	鉄筋 主筋	主アンカー	補助アンカー	水切りモルタル	枠内工	
規格		30cm角	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	SD345	D19 L=800	D13 L=500	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	植生基材吹付	
				D13				t=3cm	
単位	m ²	m	m ³	t	t	t	m ³	m ²	
1号	392.1	425.7	38.31	1.861	0.252 (140本)	0.195 (391本)	11.09	196.8	
2号	584.7	616.9	55.52	2.686	0.347 (193本)	0.283 (568本)	16.03	301.0	
計	976.8	1,042.6	93.83	4.547	0.599 (333本)	0.478 (959本)	27.12	497.8	

第 3-1-1 表

30cm角 -2000×2000

吹付法枠工

数量計算書

種 別	規 格	算 式	単 位	全 体 量	備 考
1号吹付法枠工 ラス張り			m ²	392.1	
枠 材	30cm角	縦 2.0 + 横 2.0 - 交点 0.3 吹付法枠長計算書より	m	425.7	
吹付モルタル	σck=18N/mm ²	法枠長 × 枠高 × 枠幅 425.7 × 0.30 × 0.30	m ³	38.31	
鉄筋 主筋	SD345 D13	鉄筋長 = 467.7m 法枠工構造図より 断面当り鉄筋本数 = 4本 467.7 × 4 × 0.995kg/m / 1,000	t	1.861	
主アンカー	D19 L=800	交点数を計上	本	140	
		140 × 0.80 × 2.25kg/m / 1,000	t	0.252	
補助アンカー	D13 L=500	横枠長 × スパン長 / 2 × 3 260.8m / 2.0 × 3 法枠工構造図より1スパン当り 3本	本	391	
		391 × 0.50 × 0.995kg/m / 1,000	t	0.195	
水切りモルタル	吹付 σck=18N/mm ²	実横枠長 天端実横枠長 天端辺長 水切り延長 = 218.8 - 33.7 + 40.3 = 225.4 m 下端水切り延長 = 42.4 m 下端辺長			
		1/2 × 枠高 × 幅(構造図) × 下端辺長 1/2 × 0.30 × 0.15 × 42.4 = 0.95			
		1/2 × 枠高 × 幅(構造図) × 水切り延長 1/2 × 0.30 × 0.30 × 225.4 = 10.14	m ³	計	11.09
枠内工	植生基材吹付 t=3cm	面積 枠長 枠幅 水切り幅 水切り延長 392.1 - 425.7 × 0.30 - 0.30 × (225.4)	m ²	196.8	

第 3-1-2 表

30cm角 -2000×2000

吹付法枠工

数量計算書

種 別	規 格	算 式	単 位	全 体 量	備 考
2号吹付法枠工 ラス張り			m2	584.7	
枠 材	30cm角	縦 2.0 + 横 2.0 - 交点 0.3 吹付法枠長計算書より	m	616.9	
吹付モルタル	σck=18N/mm2	法枠長 × 枠高 × 枠幅 616.9 × 0.30 × 0.30	m3	55.52	
鉄筋 主筋	SD345 D13	鉄筋長 = 674.8m 法枠工構造図より 断面当り鉄筋本数 = 4本 674.8 × 4 × 0.995kg/m / 1,000	t	2.686	
主アンカー	D19 L=800	交点数を計上	本	193	
補助アンカー	D13 L=500	193 × 0.80 × 2.25kg/m / 1,000 横枠長 スパン長 法枠工構造図より1スパン当り 3本 378.5m / 2.0 × 3	t	0.347	
		568 × 0.50 × 0.995kg/m / 1,000	t	0.283	
水切りモルタル	吹付 σck=18N/mm2	実横枠長 天端実横枠長 天端辺長 水切り延長 = 320.6 - 50.8 + 58.9 = 328.7 m 下端水切り延長 = 55.0 m 下端辺長			
		1/2 × 枠高 幅(構造図) 下端辺長 1/2 × 0.30 × 0.15 × 55.0 = 1.24			
		1/2 × 枠高 幅(構造図) 水切り延長 1/2 × 0.30 × 0.30 × 328.7 = 14.79	m3	計	16.03
枠内工	植生基材吹付 t=3cm	面積 枠長 枠幅 水切り幅 水切り延長 584.7 - 616.9 × 0.30 - 0.30 × (328.7)	m2	301.0	

第3-3-2表

吹付法枠長計算書

30cm角 -2000×2000

縦列	縦 枠	横段	横 枠	交 点	交点控除後	法枠長	鉄筋長	
2号吹付法枠工			交点数は、横枠で割る。		実横枠長			
1	1.90							
2	3.40	a	55.00	29	46.30	下端		
3	5.00	b	11.60	5	10.10			
4	6.50	c	24.80	12	21.20			
5	8.00	d	47.70	25	40.20			
6	9.30	e	45.70	24	38.50			
7	10.20	f	43.00	23	36.10			
8	10.80	g	39.20	20	33.20			
9	10.90	h	29.30	15	24.80			
10	11.00	i	23.30	13	19.40			
11	11.10	j	58.90	27	50.80	天端		
12	11.20							
13	11.40							
14	11.50							
15	13.30							
16	13.40							
17	13.30							
18	13.30							
19	13.20							
20	13.10							
21	13.00							
22	12.90							
23	12.80							
24	12.80							
25	12.70							
26	12.60							
27	4.80							
28	12.90							
小計	296.30		378.50	193	320.60	616.9 ※1)	674.8 ※2)	

横枠本数 10本

縦枠本数

28本

天端辺長 = 58.9 下端辺長 = 55.0 天端実枠長 = 50.8

下端実枠長 = 46.3

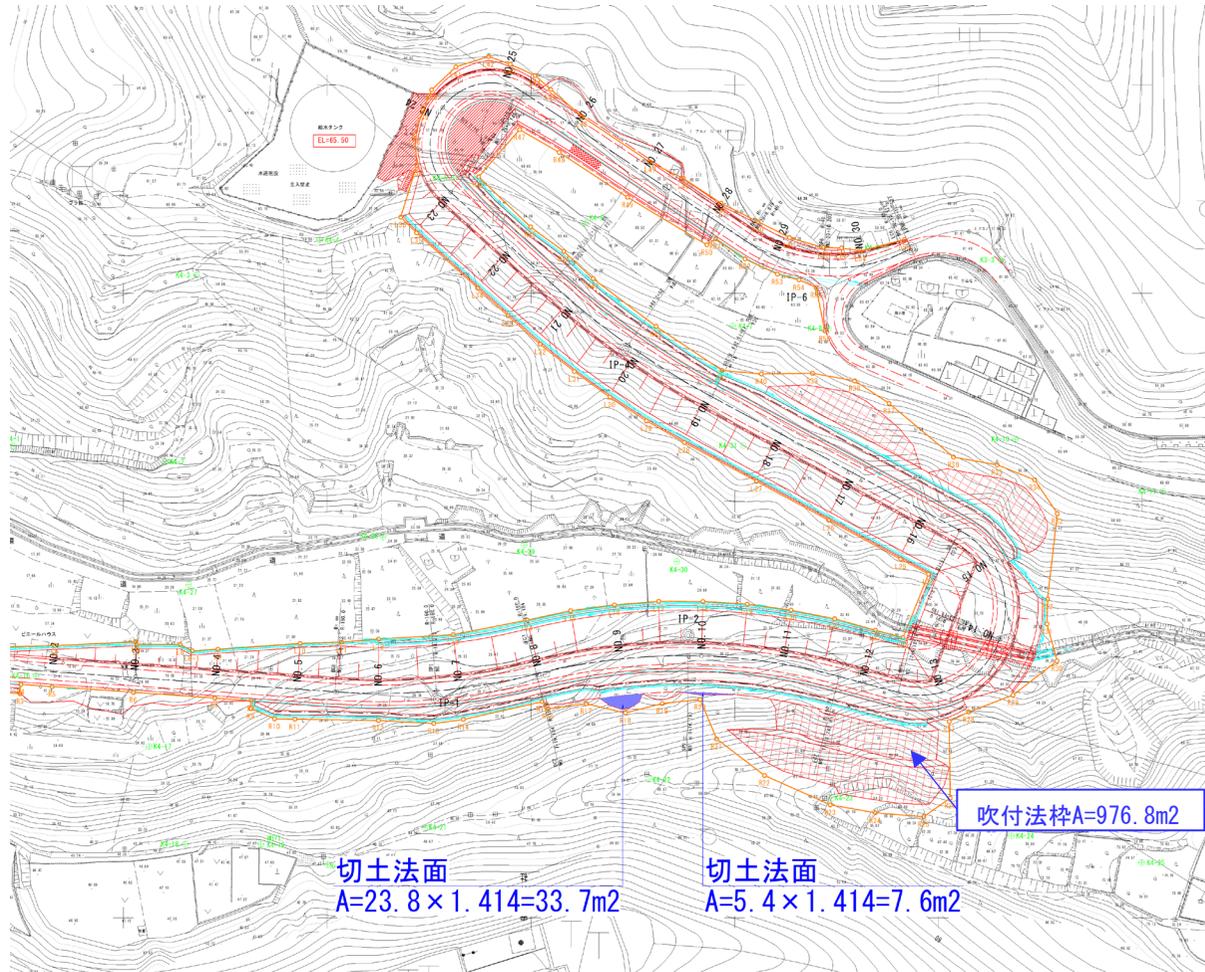
※ 1) 法枠長 = Σ (縦枠長 + 横枠長) - 枠高 * 交点数

下端交点数 = 29

2) 鉄筋長 = Σ (縦枠長 + 横枠長)

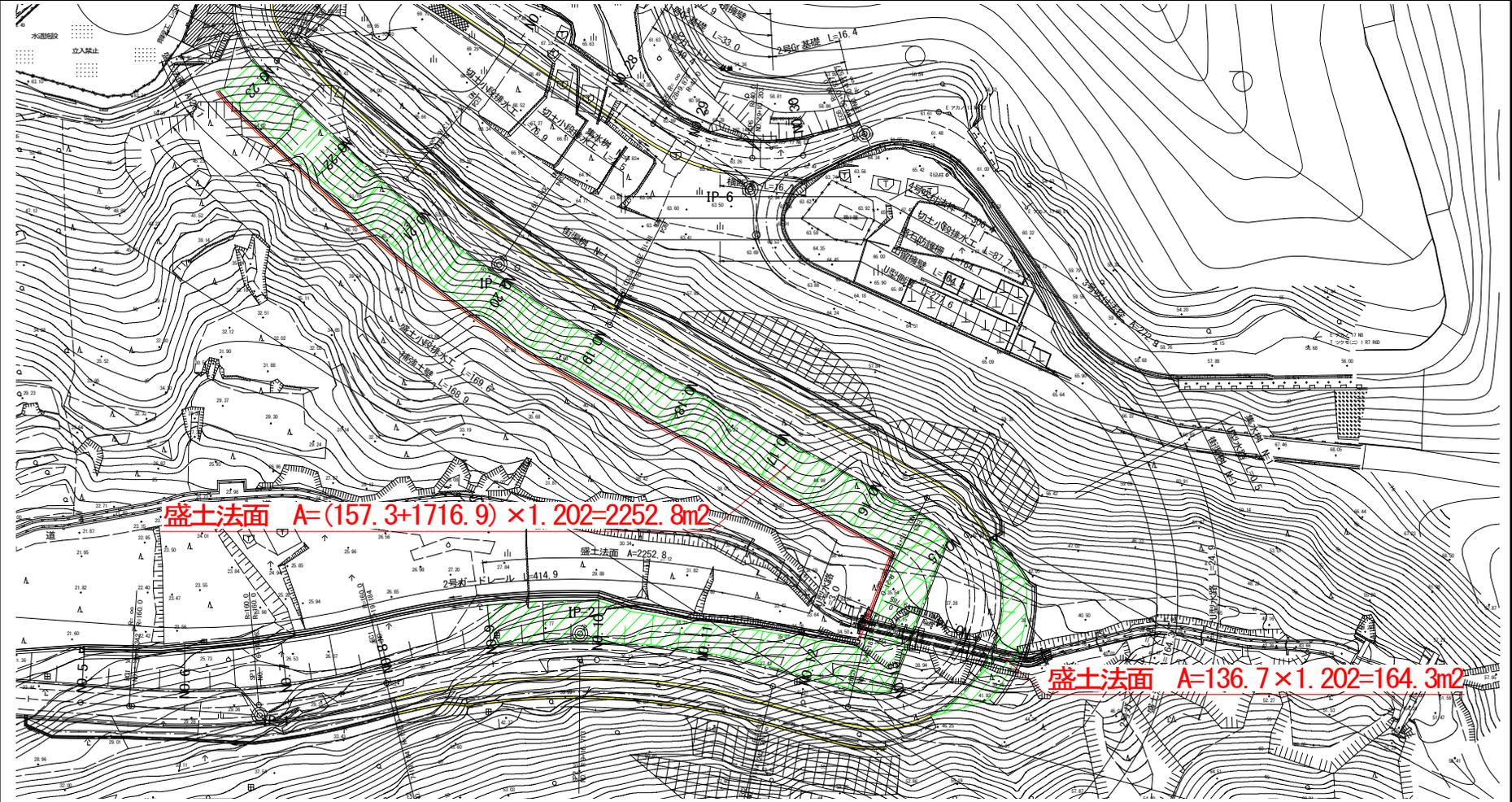
天端交点数 = 27

※ 展開図を参照のこと。



切土法面勾配(勾配1:1.0)

- 切土法面勾配 $S=1:1.0$ 斜比 $\sqrt{\{(1/1.0)^2+1^2\}}=1.414$
- 切土法面面積 $A=(23.8+5.4) \times 1.414=$ 41.3 m²
- 切土整形面積 $A=976.8+41.3=$ 1018.1 m²



盛土法面勾配(勾配1:1.5)

- 盛土法面勾配 S=1:1.5 斜比 $\sqrt{\{(1/1.5)^2+1^2\}}=1.202$
- 盛土ｼｰﾄ面積 $A=(157.3+1716.9+136.7) \times 1.202=$ 2417.1 m²
- 盛土整形面積 $A=(1716.9+136.7) \times 1.202=$ 2228.0 m²

数 量 集 計 表

工種：擁壁工

No. 1

種 別	細 別	規 格・寸 法	単 位	数 量	備 考
帯鋼補強土壁工	補強土壁壁面材	壁面材 (t =140mm)	m2	1,240.7	延長L=168.94m
	補強材 (リブ付ストリップ)	4.0×80×L	m	29,340.1	SS400 めっき付き
	副資材	透水防砂材(4×420×L)	m	1,000	
		端部調整金具 (θ = 81°) (PL-250×250×3.2)	m	1.50	めっき付き L=1.50m×1
		アローアンカー(角座金・ナットを含む) (M12×90)	本	2	めっき付き
		ボルト・ナット(M12×40)	本	13,264	めっき付き
		ゴムプレート(20×75×600)	枚	1,017	水平目地材
		ガセットプレート(PL-6.0×115×500)	枚	60	めっき付き
		まき出し・敷均し、締固め	m3	10,083.8	
	笠石コンクリート工	コンクリート	σ ck=24N/mm2	m3	36.2
天端鉄筋		SD345 D13	kg	2,303	
天端型枠		鉄筋構造物	m2	249.2	
副資材		目地材 (t=20mm)	m2	11.3	
足場			m	169.0	ブラケット足場
排水工		排水層	砕石(C-40)	m3	613.57
		砕石(C-40)	m3	1002.41	基盤排水層
		砕石(C-40)	m3	741.85	背面排水層
		砕石(C-40)	m3	2,357.83	排水層合計
		吸出防止材(t=2.1mm)	m2	1474.04	基盤排水層

数 量 集 計 表

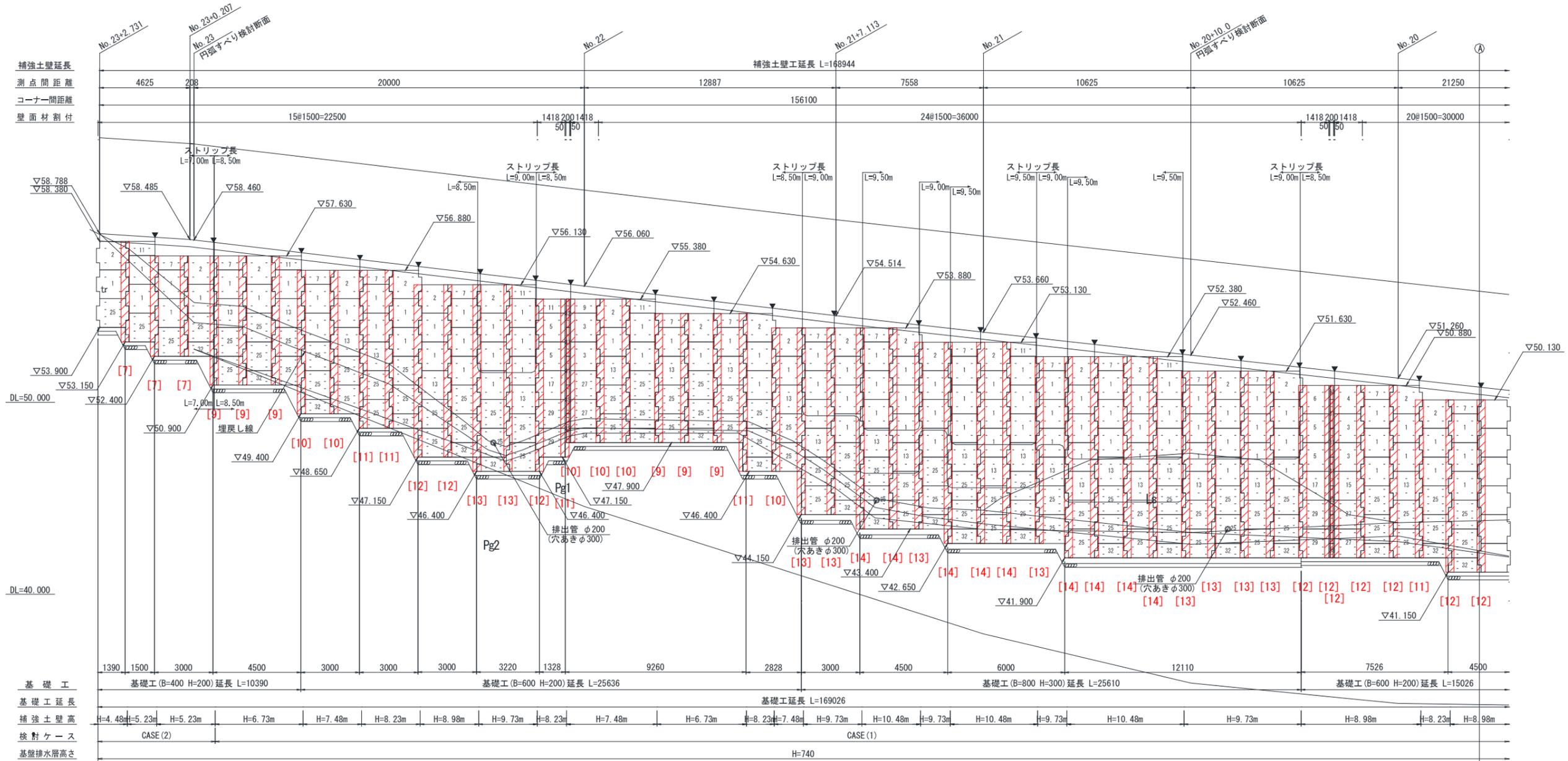
工種：擁壁工

No. 2

種 別	細 別	規 格・寸法	単 位	数 量	備 考
	地下排水工	排水管(有孔管) (φ200)	m	190.0	(TM-200)
		排出管(無孔管) (φ200)	m	90.5	(NDM-200)
		T字管継手(φ200用)	個	10	
		端末キャップ(φ200用)	個	2	
		直管継手(NPMJ-200)	個	10	
	縦排水工	塩化ビニル管 (VU300)	m	4.6	
		塩化ビニル管継手 (VU) 90° エルボ	個	1	
		取付金具	箇所	3	
	集水柵	σ ck=18N/mm ²	箇所	1	
	目地板	瀝青繊維質、t=10mm	m ²	0.36	
補強土壁基礎	基礎工	B=400, t=200	m	66.68	
	コンクリート	σ ck=18N/mm ²	m ³	6.9	
	型 枠	均し	m ²	39.0	
	基礎碎石	RC-40	m ²	36.6	
	差し筋	SD345 D13	kg	54	
	基礎工	B=600, t=200	m	51.19	
	コンクリート	σ ck=18N/mm ²	m ³	8.7	
	型 枠	均し	m ²	35.8	
	基礎碎石	RC-40	m ²	36.6	
	差し筋	SD345 D13	kg	41	
	基礎工	B=800, t=300	m	39.33	
	コンクリート	σ ck=18N/mm ²	m ³	10.3	
	型 枠	均し	m ²	29.0	
	基礎碎石	RC-40	m ²	37.5	
	差し筋	SD345 D13	kg	32	

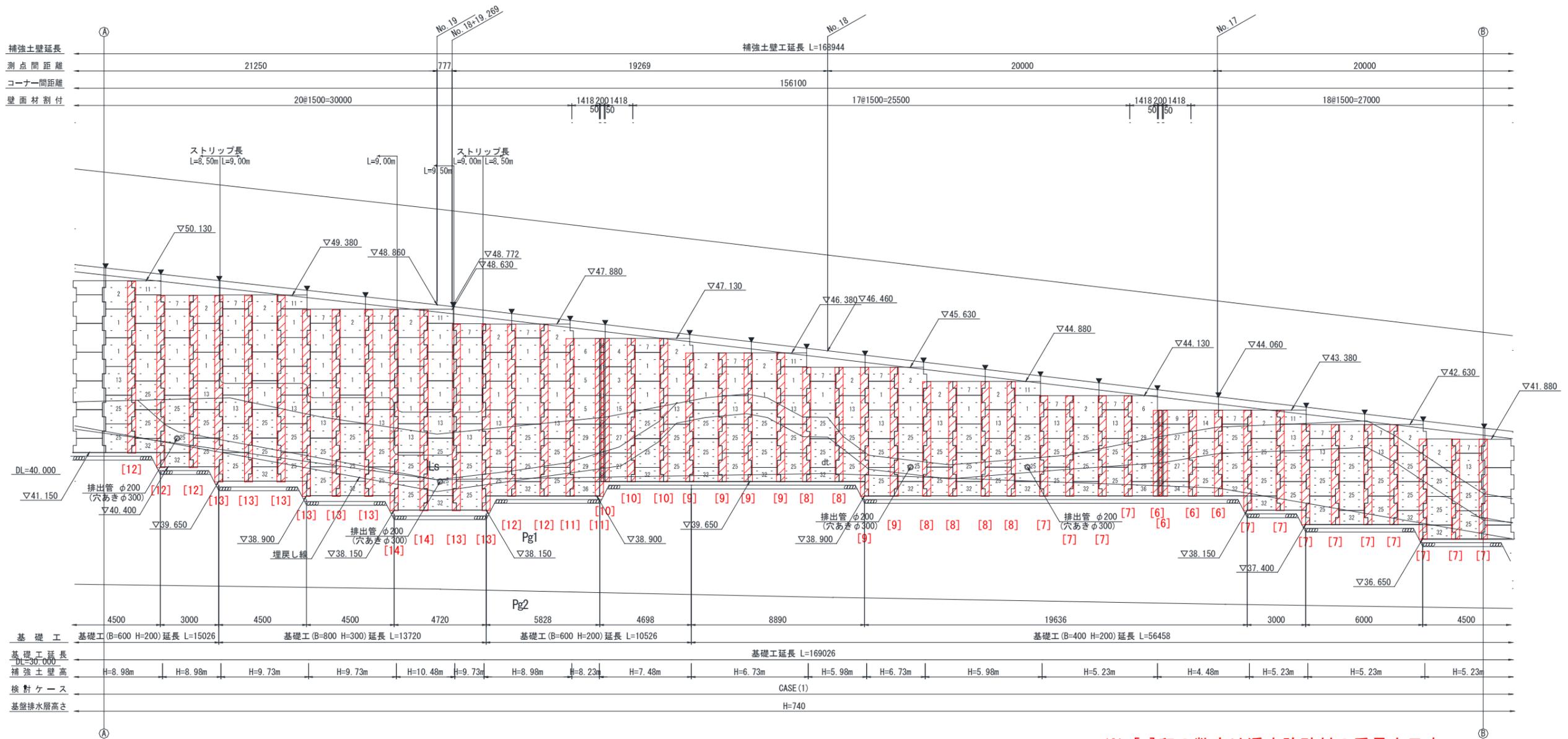
補強土(テールアルメ)壁一般図 その1

展開図(正面)



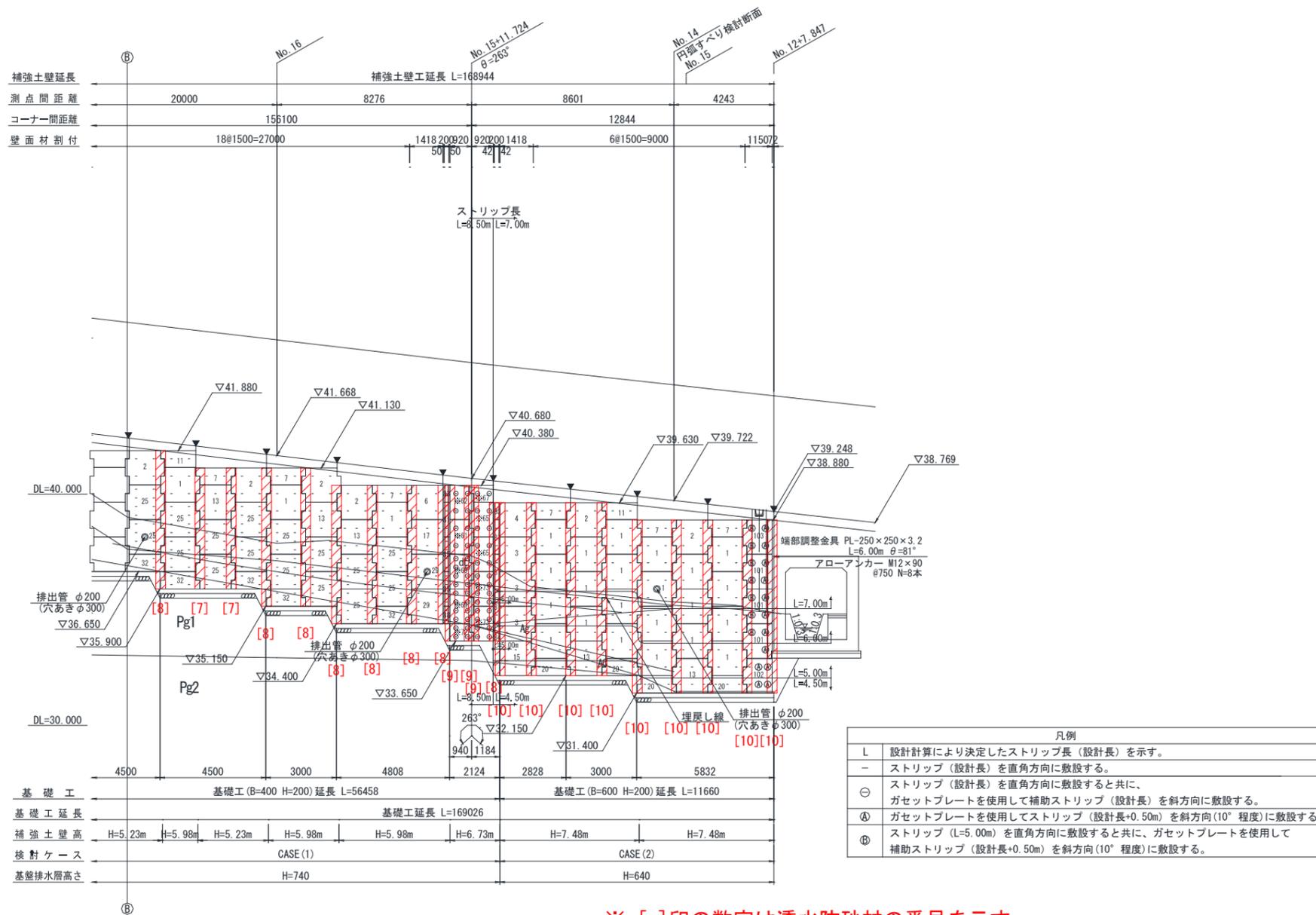
補強土(テールアルメ)壁工一般図 その2

展開図(正面)



補強土(テールアルメ)壁一般図 その3

展開図(正面)



※ []印の数字は透水防砂材の番号を示す

材料集計表

名称		規格・仕様	単位	数量	備考
壁面材 板厚140	コンクリートパネル	壁面積	m ²	1,240.7	
	コンクリートスキン フルサイズ 標準型 (Aタイプ)	AN4 (No. 1)、A=2.250m ²	枚	166	
		AN4 (No. 1)、A=2.250m ² 、穴あき加工	枚	1	
		AN6 (No. 13)、A=2.250m ²	枚	51	
		AN8 (No. 25)、A=2.250m ²	枚	176	
		AN8 (No. 25)、A=2.250m ² 、穴あき加工	枚	8	
		AU4 (No. 2)、A=2.220m ²	枚	46	
		AU6 (No. 14)、A=2.220m ²	枚	1	
	コンクリートスキン フルサイズ 標準型 (Cタイプ)	CLN4 (No. 3)、A=2.127m ²	枚	8	
		CLN6 (No. 15)、A=2.127m ²	枚	2	
		CLN8 (No. 27)、A=2.127m ²	枚	8	
		CLU4 (No. 4)、A=2.099m ²	枚	3	
		CRN4 (No. 5)、A=2.127m ²	枚	6	
		GRN6 (No. 17)、A=2.127m ²	枚	3	
		CRN8 (No. 29)、A=2.127m ²	枚	9	
		CRN8 (No. 29)、A=2.127m ²	枚	1	穴あき加工
	コンクリートスキン ハーフサイズ 標準型 (Bタイプ)	CRU4 (No. 6)、A=2.099m ²	枚	4	
		BU2 (No. 7)、A=1.095m ²	枚	39	
		BD3 (No. 20)、A=1.125m ²	枚	—	
	コンクリートスキン ハーフサイズ 標準型 (Dタイプ)	BD4 (No. 32)、A=1.125m ²	枚	45	
		DLU2 (No. 9)、A=1.035m ²	枚	2	
		DLU4 (No. 34)、A=1.064m ²	枚	2	
		DRU2 (No. 11)、A=1.035m ²	枚	15	
	フリートーンスキン	DRU4 (No. 36)、A=1.064m ²	枚	2	
		FAN (L) 4 (No. ※61)、A=1.500m ²	枚	1	
		FAU (L) 4 (No. ※62)、A=1.480m ²	枚	1	
		FAN (R) 4 (No. ※65)、A=1.500m ²	枚	2	
		FBU (R) 4 (No. ※67)、A=0.730m ²	枚	1	
		FAN (L) 8 (No. ※69)、A=1.500m ²	枚	2	
		FBD (L) 4 (No. ※72)、A=0.750m ²	枚	1	
	FAN (R) 8 (No. ※73)、A=1.500m ²	枚	2		
	Tコーンスキン	TAN2 (No. 81)、A=0.300m ²	枚	11	
		TAU2 (No. 82)、A=0.296m ²	枚	2	
		TBU1 (No. 83)、A=0.146m ²	枚	4	
		TBD1 (No. 84)、A=0.150m ²	枚	1	
		TAN4 (No. 85)、A=0.300m ²	枚	10	
		TBD2 (No. 88)、A=0.150m ²	枚	3	
	異形サイズスキン	CRN4 (No. 101)、A=1.725m ²	枚	—	
		CRN6 (No. 102)、A=1.725m ²	枚	—	
		CRU4 (No. 103)、A=1.702m ²	枚	1	

材料集計表

名称		規格・仕様	単位	数量	備考
補強材	リブ付ストリップ SS400 めっき付き	4.0×80 L=4.50m	本	10	
		4.0×80 L=5.00m	本	15	
		4.0×80 L=5.50m	本	—	
		4.0×80 L=6.00m	本	68	
		4.0×80 L=6.50m	本	6	
		4.0×80 L=7.00m	本	72	
		4.0×80 L=7.50m	本	—	
		4.0×80 L=8.50m(6.16+2.50)	本	2,771	
		4.0×80 L=9.00m(6.16+3.00)	本	304	
		4.0×80 L=9.50m(6.16+3.50)	本	154	
		補強材取付延長	m	29,340.1	
副資材	ボルト・ナット	M12×40、めっき付	組	13,264	
	ゴムプレート	20×75×600	枚	1,017	
	透水防砂材	4.0×420	m	1,000	
	端部調整金具	PL-250×250×3.2、めっき付	枚	1	
	アローアンカー	M12×90、めっき付	本	2	
	ガセットプレート	6.0×115×500	枚	60	

数量計算書

種 別： 補強土壁工
 細 別： 帯鋼補強土壁
 区 分： 壁面材

種 別／規 格	算 式	数 量
壁面材(コンクリートスキン)		1240.651 m ²
フルサイズ		(1102.232 m ²)
標準型	AN 4 (スキン番号1) 167 枚 (内1枚 φ 300穴あき加工) W1.500×H1.500×178枚 (2.250 m ² /枚) = 375.750 m ²	
	AN 6 (スキン番号13) 51 枚 W1.500×H1.500×53枚 (2.250 m ² /枚) = 114.750 m ²	
	AN 8 (スキン番号25) 184 枚 (内8枚 φ 300穴あき加工) W1.500×H1.500×184枚 (2.250 m ² /枚) = 414.000 m ²	
標準型天端	AU 4 (スキン番号2) 46 枚 W1.500×H1.480×46枚 (2.220 m ² /枚) = 102.120 m ²	
	AU 6 (スキン番号14) 1 枚 W1.500×H1.480×1枚 (2.220 m ² /枚) = 2.220 m ²	
左端標準型	CLN 4 (スキン番号3) 8 枚 W1.418×H1.500×8枚 (2.127 m ² /枚) = 17.016 m ²	
	CLN 6 (スキン番号15) 2 枚 W1.418×H1.500×3枚 (2.127 m ² /枚) = 4.254 m ²	
	CLN 8 (スキン番号27) 8 枚 W1.418×H1.500×8枚 (2.127 m ² /枚) = 17.016 m ²	
左端標準型天端	CLU 4 (スキン番号4) 3 枚 W1.418×H1.480×3枚 (2.099 m ² /枚) = 6.297 m ²	
右端標準型	CRN 4 (スキン番号5) 6 枚 W1.418×H1.500×6枚 (2.127 m ² /枚) = 12.762 m ²	
	CRN 6 (スキン番号17) 3 枚 W1.418×H1.500×3枚 (2.127 m ² /枚) = 6.381 m ²	
	CRN 8 (スキン番号29) 10 枚 (内1枚 φ 300穴あき加工) W1.418×H1.500×10枚 (2.127 m ² /枚) = 21.270 m ²	
右端標準型天端	CRU 4 (スキン番号6) 4 枚 W1.418×H1.480×4枚 (2.099 m ² /枚) = 8.396 m ²	

数量計算書

種 別： 補強土壁工
 細 別： 帯鋼補強土壁
 区 分： 壁面材

種 別／規 格	算 式	数 量
ハーフサイズ		(115.181 m2)
1/2型天端	BU 2 (スキン番号7) 39 枚 W1.500×H0.730×39枚 (1.095 m ² /枚) = 42.705 m2	
1/2型下端	BD 3 (スキン番号20) - 枚 W1.500×H0.750×4枚 (1.125 m ² /枚) = - m2	
	BD 4 (スキン番号32) 45 枚 W1.500×H0.750×45枚 (1.125 m ² /枚) = 50.625 m2	
1/2型左端天端	DLU 2 (スキン番号9) 2 枚 W1.418×H0.730×2枚 (1.035 m ² /枚) = 2.070 m2	
1/2型左端下端	DLD 4 (スキン番号34) 2 枚 W1.418×H0.750×2枚 (1.064 m ² /枚) = 2.128 m2	
1/2型右端天端	DRU 2 (スキン番号11) 15 枚 W1.418×H0.730×15枚 (1.035 m ² /枚) = 15.525 m2	
1/2型右端下端	DRD 4 (スキン番号36) 2 枚 W1.418×H0.750×2枚 (1.064 m ² /枚) = 2.128 m2	
フリーコーナー		(13.460 m2)
左側標準型	FAN (L) 4 (スキン番号※61) 1 枚 (ほぞ加工) W1.000×H1.500×1枚 (1.500 m ² /枚) = 1.500 m2	
左側標準型天端	FAU (L) 4 (スキン番号※62) 1 枚 (ほぞ加工) W1.000×H1.480×1枚 (1.480 m ² /枚) = 1.480 m2	
右側標準型	FAN (R) 4 (スキン番号※65) 2 枚 (ほぞ加工) W1.000×H1.500×2枚 (1.500 m ² /枚) = 3.000 m2	
右側1/2型天端	FBU (R) 2 (スキン番号※67) 1 枚 (ほぞ加工) W1.000×H0.730×1枚 (0.730 m ² /枚) = 0.730 m2	
左側標準型	FAN (L) 8 (スキン番号※69) 2 枚 (ほぞ加工) W1.000×H1.500×2枚 (1.500 m ² /枚) = 3.000 m2	
左側1/2型下端	FBD (L) 4 (スキン番号※72) 1 枚 (ほぞ加工) W1.000×H0.750×1枚 (0.750 m ² /枚) = 0.750 m2	
右側標準型	FAN (R) 8 (スキン番号※73) 2 枚 (ほぞ加工) W1.000×H1.500×2枚 (1.500 m ² /枚) = 3.000 m2	

数量計算書

種 別： 補強土壁工
 細 別： 帯鋼補強土壁
 区 分： 壁面材

種 別／規 格	算 式	数 量
Tコーナー		(8.076 m2)
T型 標準型	TAN 2 (スキン番号81) W0.200×H1.500×11枚 (0.300 m ² /枚) = 3.300 m2	11 枚
T型 標準型天端	TAU 2 (スキン番号82) W0.200×H1.480×2枚 (0.296 m ² /枚) = 0.592 m2	2 枚
T型 1/2型天端	TBU 1 (スキン番号83) W0.200×H0.730×4枚 (0.146 m ² /枚) = 0.584 m2	4 枚
T型 1/2型下端	TBD 1 (スキン番号84) W0.200×H0.750×1枚 (0.150 m ² /枚) = 0.150 m2	1 枚
T型 標準型	TAN 4 (スキン番号85) W0.200×H1.500×10枚 (0.300 m ² /枚) = 3.000 m2	10 枚
T型 1/2型下端	TBD 2 (スキン番号88) W0.200×H0.750×3枚 (0.150 m ² /枚) = 0.450 m2	3 枚
異形サイズスキン		(1.702 m2)
右端標準型	CRN 4 (スキン番号101) W1.150×H1.500×3枚 (1.725 m ² /枚) = — m2	— 枚
右端標準型	CRN 6 (スキン番号102) W1.150×H1.500×1枚 (1.725 m ² /枚) = — m2	— 枚
右端標準型天端	CRU 4 (スキン番号103) W1.150×H1.480×1枚 (1.702 m ² /枚) = 1.702 m2	1 枚

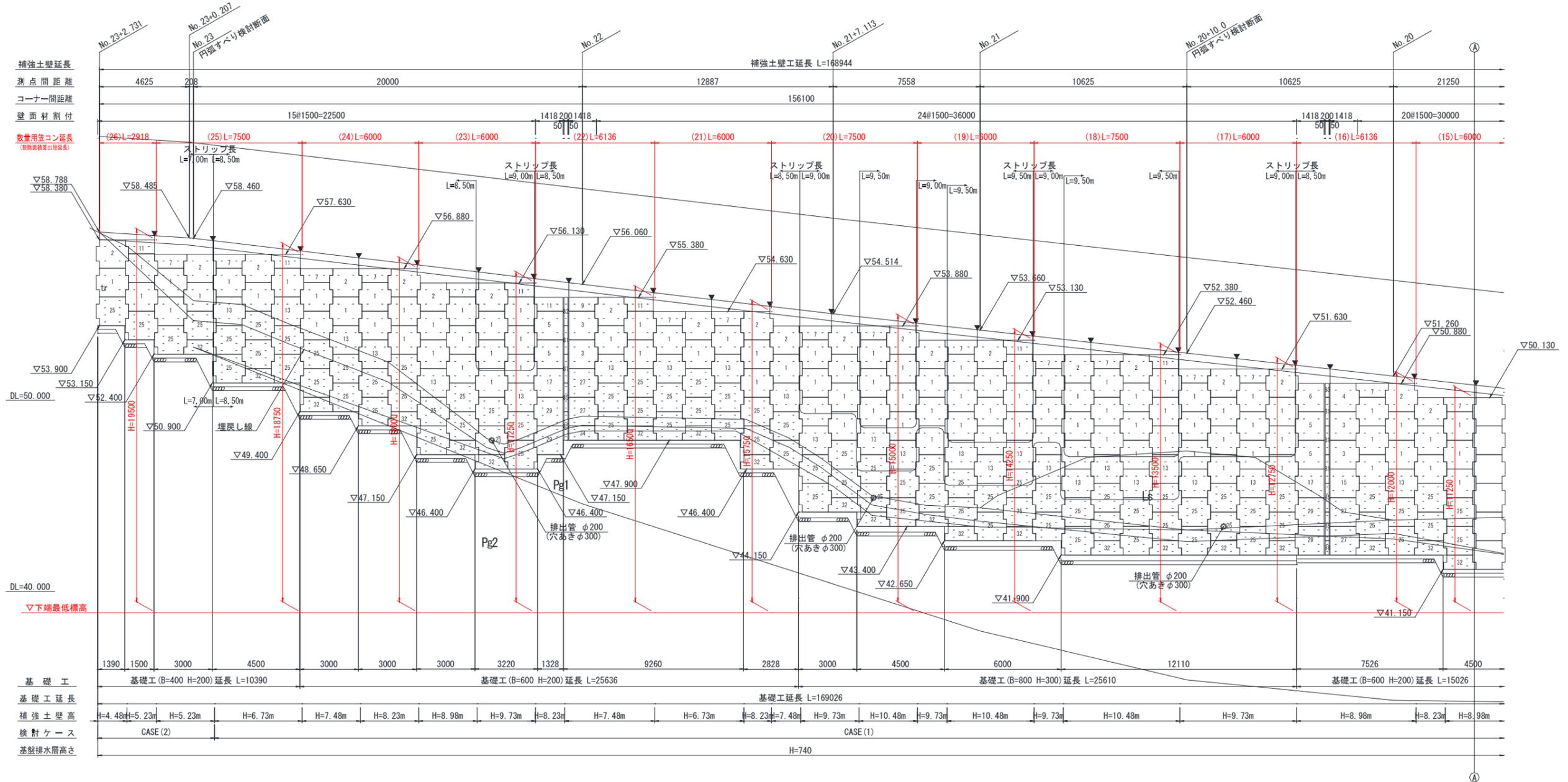
数量計算書

種 別： 補強土壁工
 細 別： 補強材・副資材
 区 分：

種 別／規 格	算 式	数 量	
補強材(リブ付ストリップ) 4.0×80×L SS400 めっき付き	L=4.50m × 10 = 45.00 m	29340.14 m	
	L=5.00m × 15 = 75.00 m		
	L=5.50m × 0 = 0.00 m		
	L=6.00m × 68 = 408.00 m		
	L=6.50m × 6 = 39.00 m		
	L=7.00m × 72 = 504.00 m		
	L=7.50m × 0 = 0.00 m		
	L=8.66m (6.16 + 2.50) × 2,771 = 23996.86 m		
	L=9.16m (6.16 + 3.00) × 304 = 2784.64 m		
	L=9.66m (6.16 + 3.50) × 154 = 1487.64 m		
	3,400本 合計		29340.14 m
透水防砂材 4×420×L (展開図参照)	[6] - H=4.48m (鉛直方向) × 4 = 17.92 m	1000.00 m	
	[7] - H=5.23m (鉛直方向) × 18 = 94.14 m		
	[8] - H=5.98m (鉛直方向) × 19 = 113.62 m		
	[9] - H=6.73m (鉛直方向) × 19 = 127.87 m		
	[10] - H=7.48m (鉛直方向) × 9 = 67.32 m		
	[11] - H=8.23m (鉛直方向) × 7 = 57.61 m		
	[12] - H=8.98m (鉛直方向) × 15 = 134.70 m		
	[13] - H=9.73m (鉛直方向) × 18 = 175.14 m		
	[14] - H=10.48m (鉛直方向) × 11 = 115.28 m		
	控除(施工済) = -30.00 m		
	合計		873.60 m
	合計×1.1(ロス率10%)		960.96 m
	設計数量(50m単位)		1000 m
	※[]内の数字は数量計算書内展開図参照。 ※透水防砂材高=0.75(最少設置高)×設置段数-天端調整高 凡例 7.48m = 0.75m × [10]段 - 0.02m		
端部調整金具 PL-250×250×3.2 めっき付き (展開図参照)	L=1.50m×1枚 (θ = 81°) × 1箇所 = 1.50 m	1.50 m	
アローアンカー M12×90 めっき付き (角座金・ナット含む)	端部調整金具枚数 1枚 × 2本 = 2本	2本	

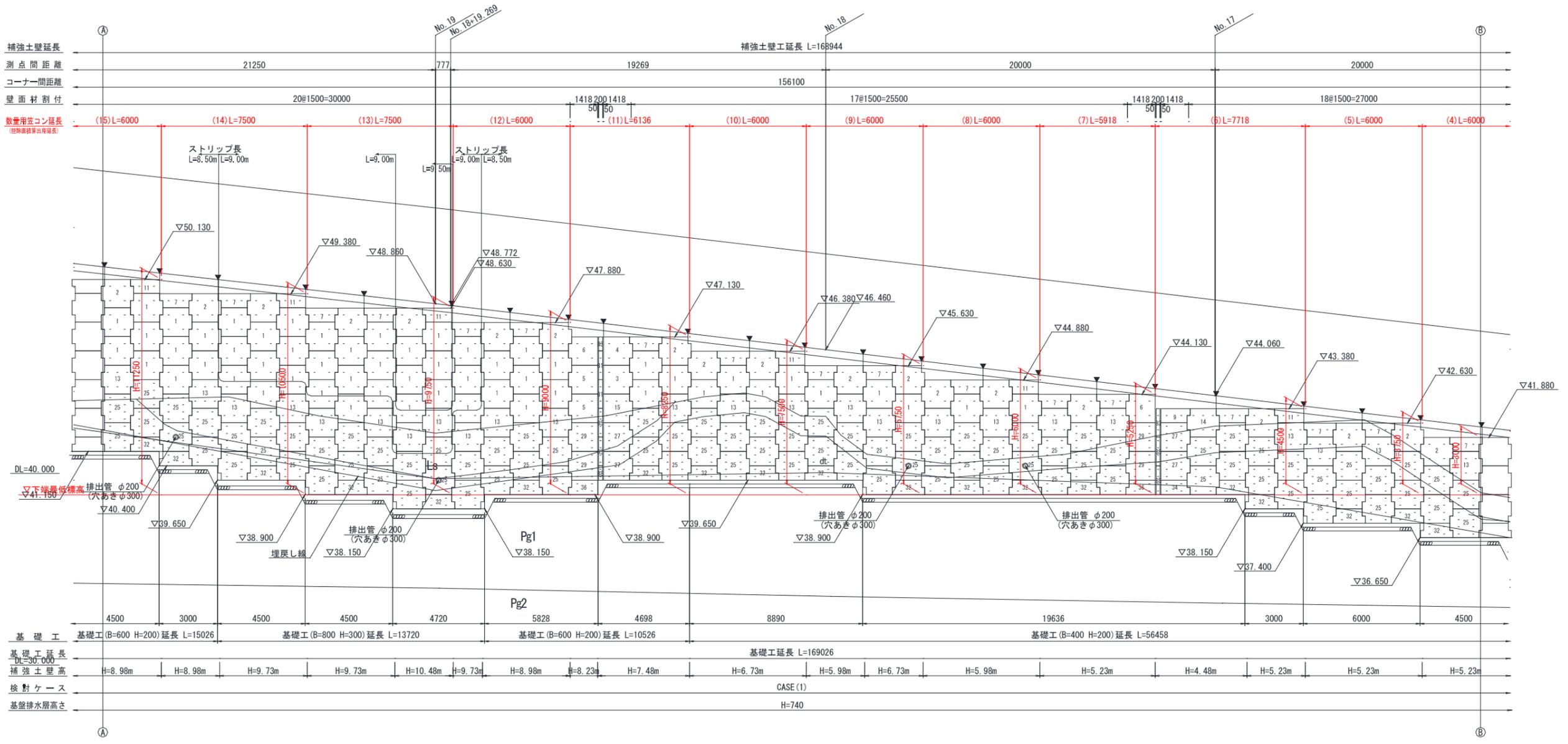
補強土(テールアルメ)壁一般図 その1

展開図(正面)



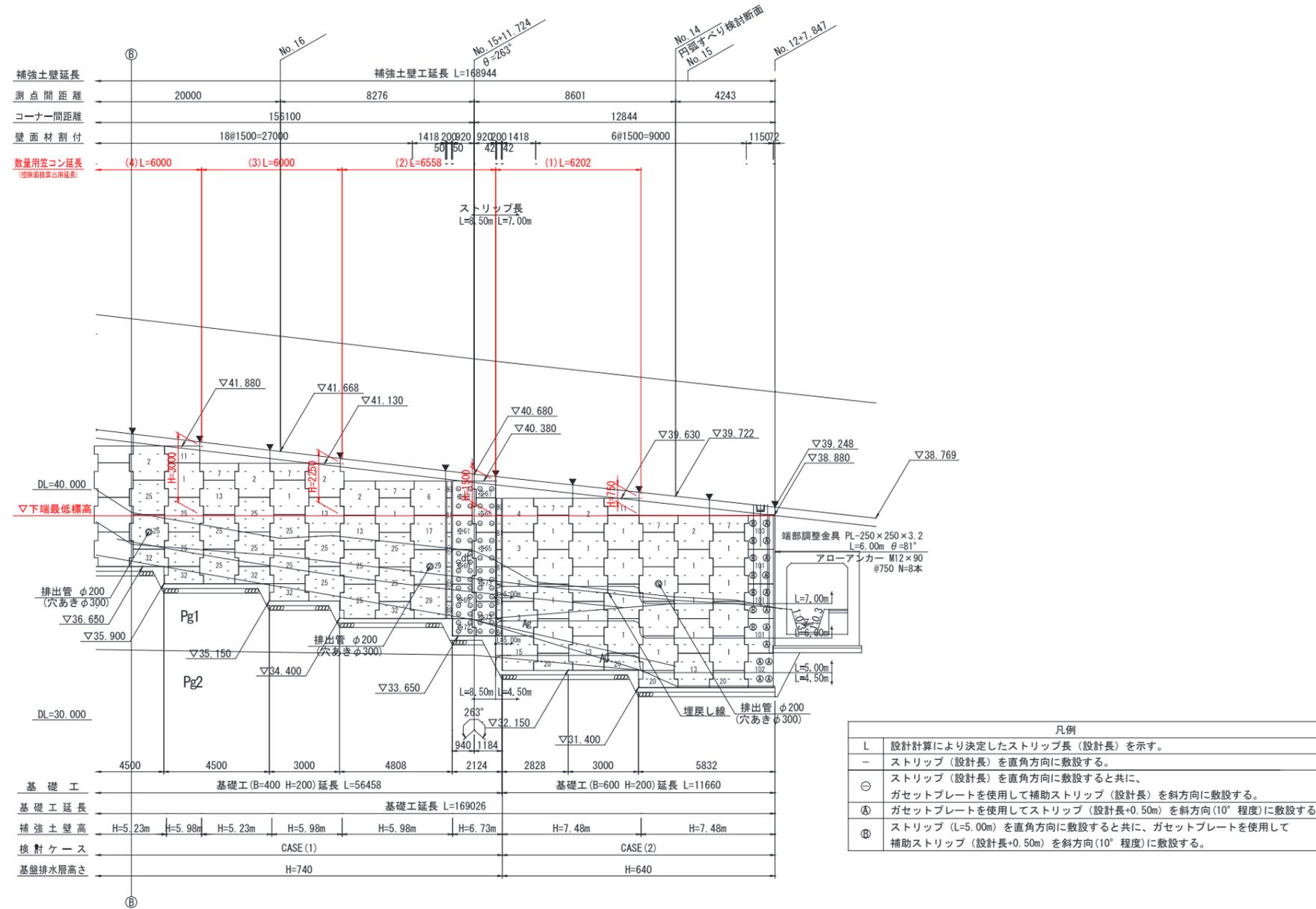
補強土(テールアルメ)壁一般図 その2

展開図(正面)



補強土(テールアルメ)壁一般図 その3

展開図(正面)



凡例	
L	設計計算により決定したストリップ長(設計長)を示す。
-	ストリップ(設計長)を直角方向に敷設する。
⊖	ストリップ(設計長)を直角方向に敷設すると共に、ガセットプレートを使用して補助ストリップ(設計長)を斜方向に敷設する。
Ⓐ	ガセットプレートを使用してストリップ(設計長+0.50m)を斜方向(10°程度)に敷設する。
Ⓑ	ストリップ(L=5.00m)を直角方向に敷設すると共に、ガセットプレートを使用して補助ストリップ(設計長+0.50m)を斜方向(10°程度)に敷設する。

数量計算書

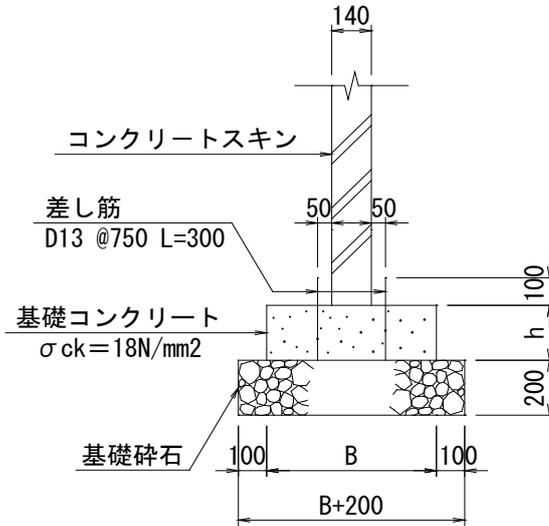
種別：補強土壁基礎

細別：コンクリート・基礎砕石・型枠・差し筋

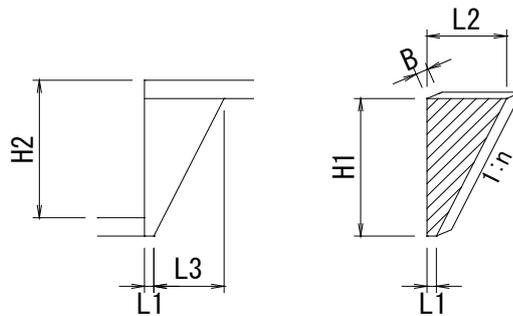
区分：基礎工(B=400mm,h=200mm)

延長 L= 66.68 m

略図



B	h
0.40	0.20



	H1	H2	B	n	L1	L2	L3	面積	箇所
①	0.75	0.75	0.40	0.5	0.100	0.475	0.375	0.216	11
②	1.50	1.50	0.40	0.5	0.100	0.850	0.750	0.713	2

数量計算書

種 別: 補強土壁基礎

細 別: コンクリート・基礎砕石・型枠・差し筋

区 分: 基礎工(B=400mm,h=200mm)

延長 L= 66.68 m

種 別／規 格	算 式	単 位	数 量	
コンクリート $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	$V = 0.20 \times 0.40 \times 66.68 = 5.3 \text{ m}^3$			
	段差部 ① $V = 0.216 \times 0.40 \times 11 = 1.0 \text{ m}^3$ ② $V = 0.713 \times 0.40 \times 2 = 0.6 \text{ m}^3$			
	合 計	m3	6.9	
	基礎砕石 C-40	$A = 0.60 \times (66.68 - 0.375 \times 11 - 0.750 \times 2)$	m2	36.6
	型枠 均し	前後 $A = 0.20 \times 2 \times 66.68 = 26.7 \text{ m}^2$ 端部 $A = 0.20 \times 0.40 \times 1 = 0.1 \text{ m}^2$ 段差部 ① $A = (0.216 \times 2 + 0.75 \times 0.40) \times 11 = 8.1 \text{ m}^2$ ② $A = (0.713 \times 2 + 1.50 \times 0.40) \times 2 = 4.1 \text{ m}^2$		
	合 計	m2	39.0	
差し筋 SD345 D13	箇所数 $n = 66.68 \div 0.75 = 90 \text{ 箇所}$ $W = 90 \times 2 \times 0.30 \times 0.995$	kg	54	

数量計算書

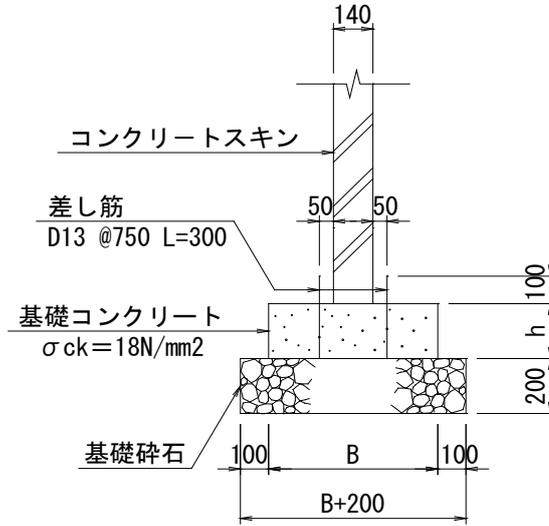
種別：補強土壁基礎

細別：コンクリート・基礎砕石・型枠・差し筋

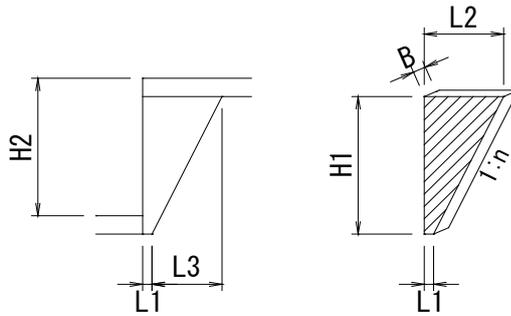
区分：基礎工(B=600mm,h=200mm)

延長 L= 51.19 m

略図



B	h
0.60	0.20



	H1	H2	B	n	L1	L2	L3	面積	箇所
①	0.75	0.75	0.60	0.5	0.100	0.475	0.375	0.216	7
②	1.50	1.50	0.60	0.5	0.100	0.850	0.750	0.713	1
③	0.85	0.85	0.60	0.5	0.100	0.525	0.425	0.266	2
④	2.35	2.35	0.60	0.5	0.100	1.275	1.175	1.616	1

数量計算書

種 別: 補強土壁基礎

細 別: コンクリート・基礎砕石・型枠・差し筋

区 分: 基礎工(B=600mm,h=200mm)

延長 L= 51.19 m

種 別／規 格	算 式	単 位	数 量
コンクリート σ ck=18N/mm ²	$V = 0.20 \times 0.60 \times 51.19 = 6.1 \text{ m}^3$		
	段差部		
	① $V = 0.216 \times 0.60 \times 7 = 0.9 \text{ m}^3$		
	② $V = 0.713 \times 0.60 \times 1 = 0.4 \text{ m}^3$		
	③ $V = 0.266 \times 0.60 \times 2 = 0.3 \text{ m}^3$		
	④ $V = 1.616 \times 0.60 \times 1 = 1.0 \text{ m}^3$		
	合 計	m ³	8.7
基礎砕石 C-40	$A = 0.80 \times (51.19 - 0.375 \times 7 - 0.750 \times 1 - 0.425 \times 2 - 1.175 \times 1)$	m ²	36.6
型枠 均し	前後		
	$A = 0.20 \times 2 \times 51.19 = 20.5 \text{ m}^2$		
	端部		
	$A = 0.20 \times 0.60 \times 1 = 0.1 \text{ m}^2$		
	段差部		
	① $A = (0.216 \times 2 + 0.75 \times 0.60) \times 8 = 6.2 \text{ m}^2$		
② $A = (0.713 \times 2 + 1.50 \times 0.60) \times 2 = 2.3 \text{ m}^2$			
③ $A = (0.266 \times 2 + 0.85 \times 0.60) \times 2 = 2.1 \text{ m}^2$			
④ $A = (1.616 \times 2 + 2.35 \times 0.60) \times 1 = 4.6 \text{ m}^2$			
	合 計	m ²	35.8
差し筋 SD345 D13	箇所数 $n = 51.19 \div 0.75 = 68 \text{ 箇所}$ $W = 68 \times 2 \times 0.30 \times 0.995$	kg	41

数量計算書

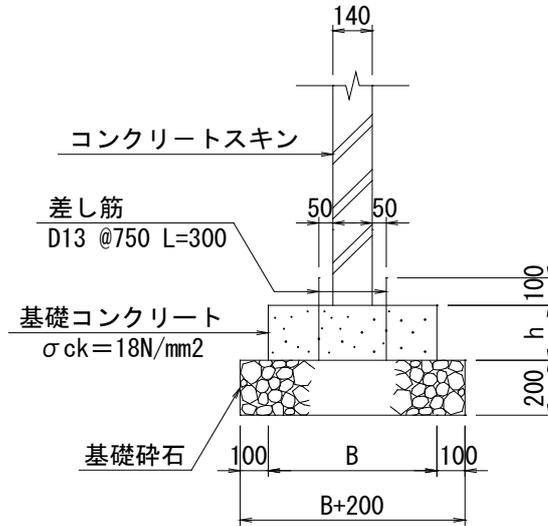
種 別： 補強土壁基礎

細 別： コンクリート・基礎砕石・型枠・差し筋

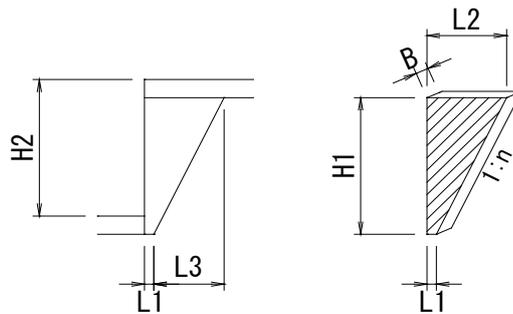
区 分： 基礎工(B=800mm,h=300mm)

延長 L= 39.33 m

略 図



B	h
0.80	0.30



	H1	H2	B	n	L1	L2	L3	面積	箇所
①	0.75	0.75	0.80	0.5	0.100	0.475	0.375	0.216	5

数量計算書

種 別: 補強土壁基礎

細 別: コンクリート・基礎碎石・型枠・差し筋

区 分: 基礎工(B=800mm,h=300mm)

延長 L= 39.33 m

種 別／規 格	算 式	単 位	数 量
コンクリート $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	$V = 0.30 \times 0.80 \times 39.33 = 9.4 \text{ m}^3$		
	段差部 ① $V = 0.216 \times 0.80 \times 5 = 0.9 \text{ m}^3$		
	合 計	m3	10.3
基礎碎石 C-40	$A = 1.00 \times (39.33 - 0.375 \times 5)$	m2	37.5
型枠 均し	前後 $A = 0.30 \times 2 \times 39.33 = 23.6 \text{ m}^2$		
	端部 $A = 0.30 \times 0.80 \times 1 = 0.2 \text{ m}^2$		
	段差部 ① $A = (0.216 \times 2 + 0.75 \times 0.80) \times 5 = 5.2 \text{ m}^2$		
	合 計	m2	29.0
差し筋 SD345 D13	箇所数 $n = 39.33 \div 0.75 = 53 \text{ 箇所}$ $W = 53 \times 2 \times 0.30 \times 0.995$	kg	32

数量計算書

種 別： 補強土壁工

細 別： 笠石コンクリート・天端鉄筋・天端型枠・副資材・足場

区 分：

略 図			
	<p>笠石コンクリート延長 L= 168.94 m</p> <p>笠石コンクリート幅 B = 0.3 m</p> <p>コンクリートスキン厚 t = 0.14 m</p> <p>笠石コンクリート平均高さ H= 0.579 m</p> <p>平均高断面積</p> <p>$A = (B \times H + 0.25 \times (B - t)) = 0.214 \text{ m}^2$</p>		
種 別／規 格	算 式	単 位	数 量
笠石コンクリート $\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$	$A \times L$ $V = 0.214 \times 168.94$	m ³	36.2
天端鉄筋 SD345 D13	延長当り箇所数 n= 168.94 ÷ 3.00 = 56.31 箇所 (鉄筋質量表参照) W= 40.905 × 56.31 =	kg	2303
天端型枠 鉄筋構造物	(前面・後面) $A = (0.579 + 0.829) \times 168.94 = 237.9 \text{ m}^2$ (側面部) 側面部箇所数 53 箇所 $A = 0.214 \times 53 = 11.3 \text{ m}^2$		
	合 計	m ²	249.2
目地材 t=20mm	目地設置箇所数 53 箇所 $A = 0.214 \times 53$	m ²	11.3
足 場 ブラケット足場		m	169.0

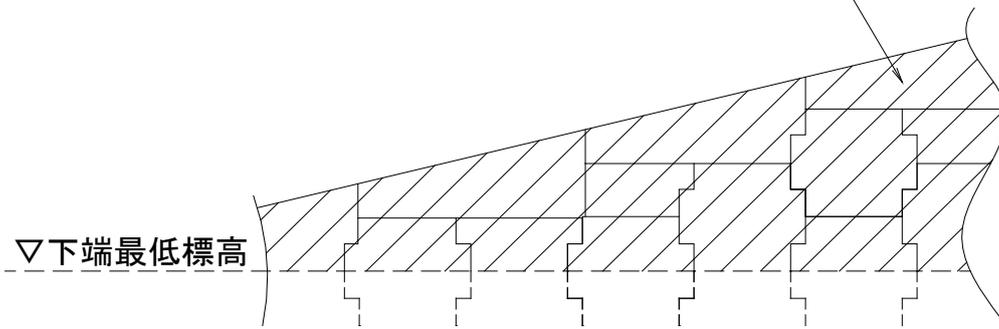
数量計算書

種別：補強土壁工
細別：笠石コンクリート
区分：

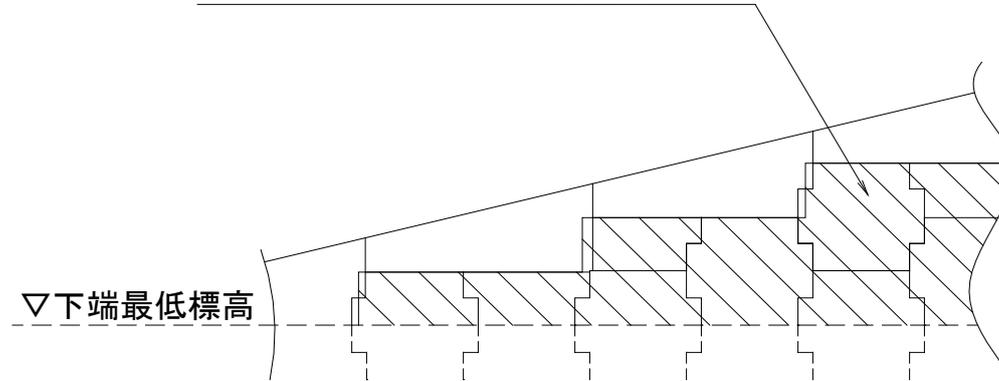
略図

笠石コンクリート数量計算書(面積及び平均高の算出)

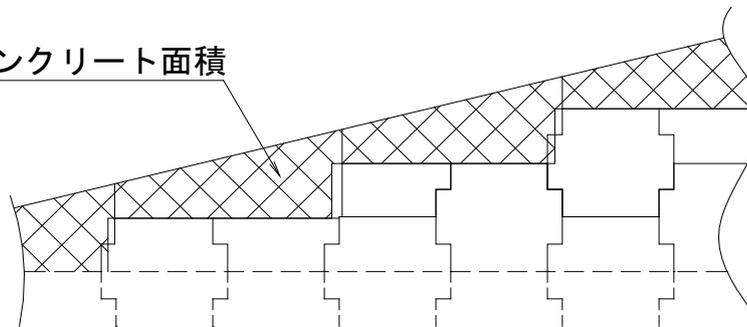
① 下端最低標高から天端までの面積



② 下端最低標高から上の控除分
コンクリートスキン面積



③ 笠石コンクリート面積



① 合計面積



—

② 合計面積



=

③ 笠コン面積



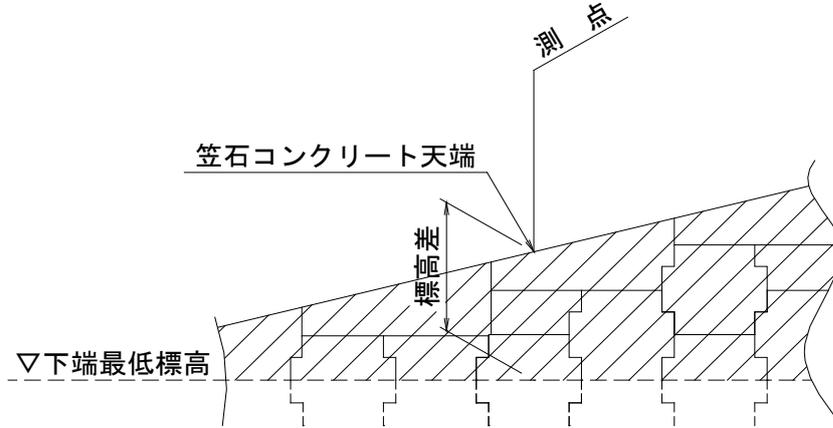
数量計算書

種別：補強土壁工
 細別：笠石コンクリート
 区分：

略図

笠石コンクリート数量計算書(面積及び平均高の算出)

①下端最低標高から天端までの面積



①笠石コンクリート下端最低標高H=38.880から笠石コンクリート天端高までの面積表

測点	距離(m)	天端標高(m)	下端最低標高(m)	標高差(m)	面積(m ²)
No.12+7.847		39.248	38.880	0.368	
No.14	4.243	39.722	38.880	0.842	2.567
No.15+11.724	8.601	40.680	38.880	1.800	11.362
No.16	8.276	41.668	38.880	2.788	18.985
No.17	20.000	44.060	38.880	5.180	79.680
No.18	20.000	46.460	38.880	7.580	127.600
No.18+19.269	19.269	48.772	38.880	9.892	168.334
No.19	0.777	48.860	38.880	9.980	7.720
No.20	21.250	51.260	38.880	12.380	237.575
No.20+10.0	10.625	52.460	38.880	13.580	137.913
No.21	10.625	53.660	38.880	14.780	150.663
No.21+7.113	7.558	54.514	38.880	15.634	114.935
No.22	12.887	56.060	38.880	17.180	211.437
No.23	20.000	58.460	38.880	19.580	367.600
No.23+0.207	0.208	58.485	38.880	19.605	4.075
No.23+2.731	4.625	58.788	38.880	19.908	91.374
合計	168.944				1731.820

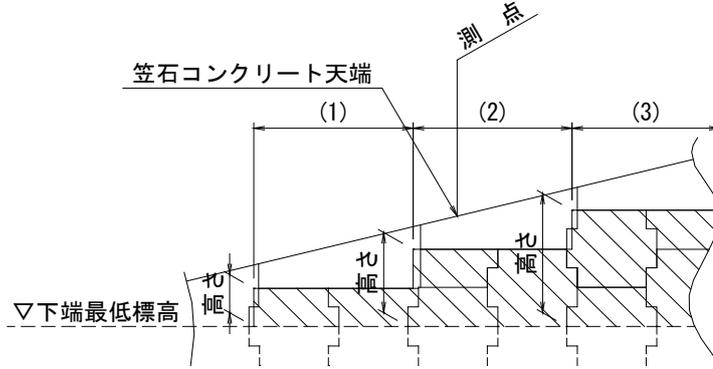
数量計算書

種別：補強土壁工
 細別：笠石コンクリート
 区分：

略図

笠石コンクリート数量計算書(面積及び平均高の算出)

②下端最低標高から上の控除分コンクリートスキン面積 



②笠石コンクリート下端最低標高H=38.880から上の控除分コンクリートスキンの面積表

	高さ(m)	延長(m)	面積 (m ²)
(1)	0.750	6.202	4.652
(2)	1.500	6.558	9.837
(3)	2.250	6.000	13.500
(4)	3.000	6.000	18.000
(5)	3.750	6.000	22.500
(6)	4.500	7.718	34.731
(7)	5.250	5.918	31.070
(8)	6.000	6.000	36.000
(9)	6.750	6.000	40.500
(10)	7.500	6.000	45.000
(11)	8.250	6.136	50.622
(12)	9.000	6.000	54.000
(13)	9.750	7.500	73.125
(14)	10.500	7.500	78.750
(15)	11.250	6.000	67.500
(16)	12.000	6.136	73.632
(17)	12.750	6.000	76.500
(18)	13.500	7.500	101.250
(19)	14.250	6.000	85.500
(20)	15.000	7.500	112.500
(21)	15.750	6.000	94.500
(22)	16.500	6.136	101.244
(23)	17.250	6.000	103.500
(24)	18.000	6.000	108.000
(25)	18.750	7.500	140.625
(26)	19.500	2.918	56.901
合計			1633.939

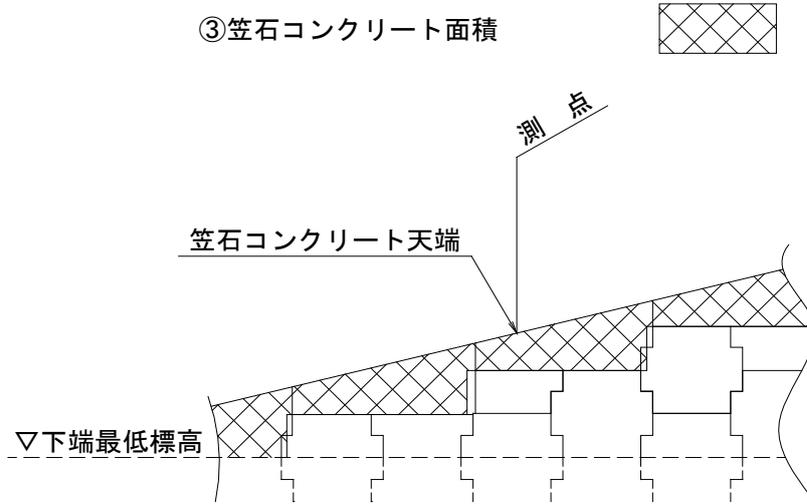
※()内の数字は数量計算書内展開図参照。

数量計算書

種別：補強土壁工
細別：笠石コンクリート
区分：

略図

笠石コンクリート数量計算書(面積及び平均高の算出)



③笠石コンクリート面積 (①合計-②合計)

$$1,731.820 \quad - \quad 1,633.939 \quad = \quad 97.881 \quad \text{m}^2$$

笠石コンクリート平均高 (笠石コンクリート面積÷総延長)

$$97.881 \quad \div \quad 168.944 \quad = \quad \underline{\underline{0.579}} \quad \text{m}$$

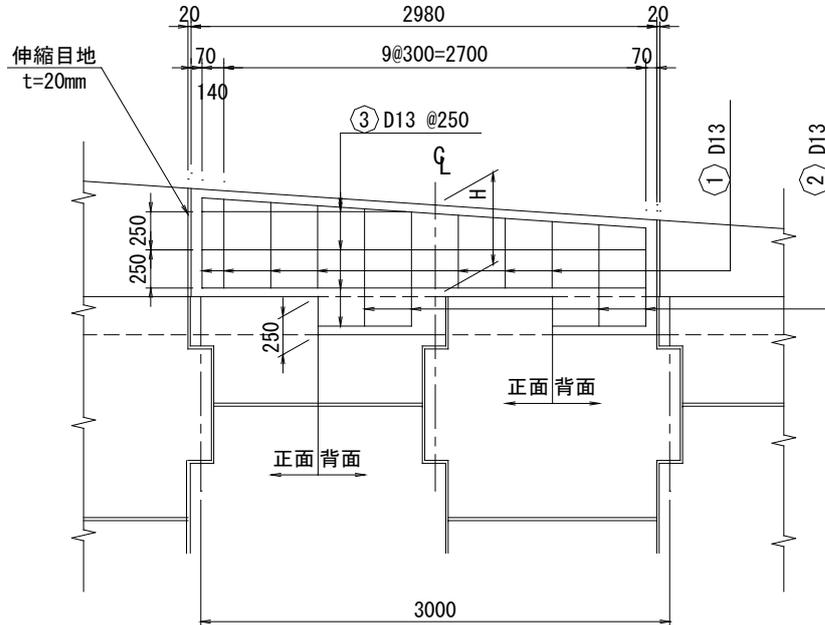
数量計算書

種別：補強土壁工
 細別：天端鉄筋
 区分：

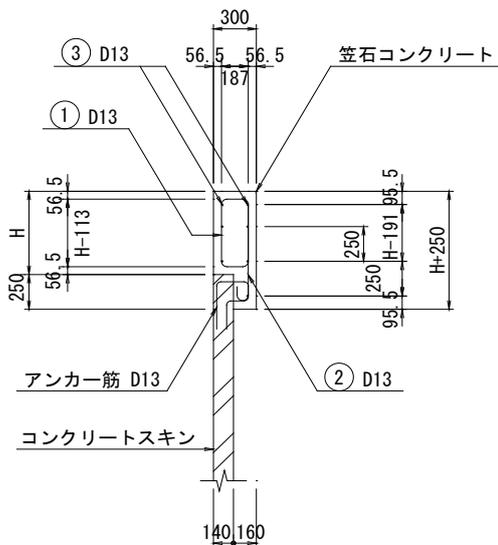
略図

笠石コンクリート鉄筋配筋図 幅:300mm

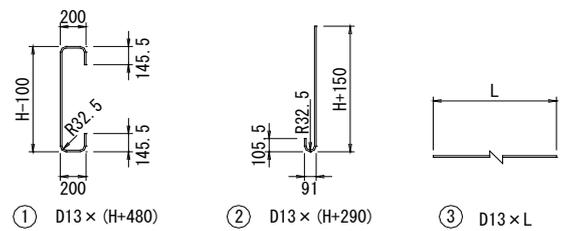
< 正面図 >



< 断面図 >



< 鉄筋加工図 >



3m当り本数

$$2.840 \div 0.300 + 1$$

11 本

鉄筋質量表

< 延長3.00当り >

番号	径	長さ	本数	単位重量(kg/m)	質量(kg)	適用
①	D13	1,060	11	0.995	11.602	
②	D13	870	11	0.995	9.522	
③	D13	2,840	7	0.995	19.781	
鉄筋合計					40.905	

数量計算書

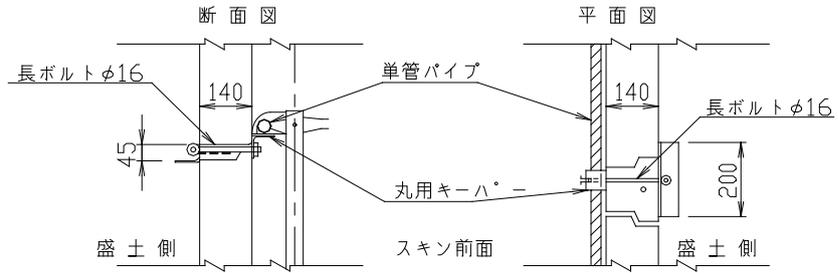
種別：補強土壁工

細別：足場

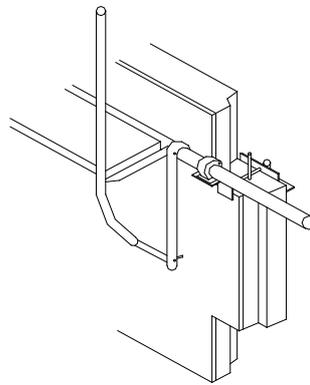
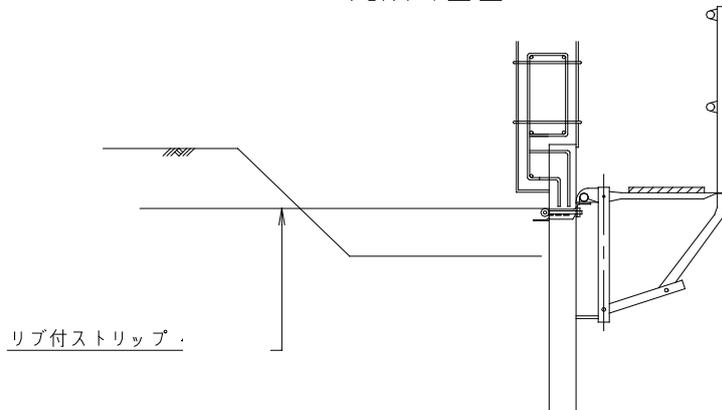
区分：

略図

参考図：ブラケット足場工構造図
標準タイプ取付け詳細図



完成断面図

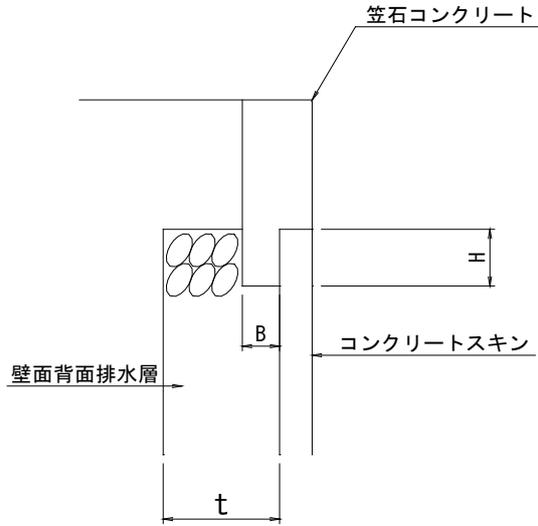


種別／規格	算式	単位	数量
ブラケット足場	笠石コンクリート工延長	m	168.944

数量計算書

種 別： 補強土壁工
 細 別： フィルター材
 区 分： 壁面背面排水層

略 図



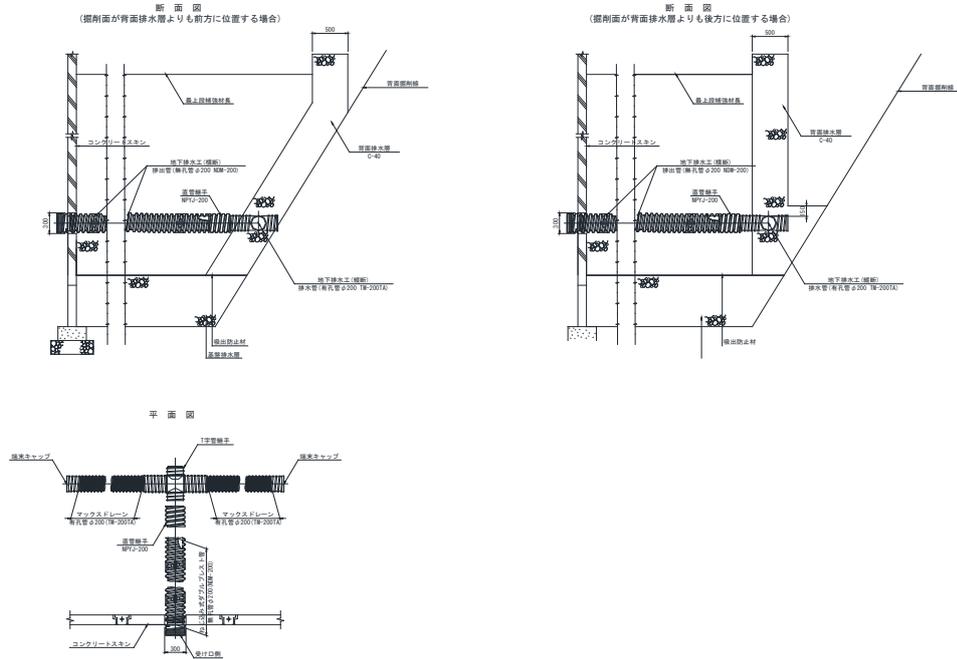
補強土壁総面積 A = 1240.65 m²
 笠石コンクリート工延長 L = 168.94 m
 笠コン巻き込み部高さ H = 0.25 m
 笠コン巻き込み部幅 B = 0.16 m
 層厚 t = 0.50 m

種 別／規 格	算 式	単 位	数 量
砕石 C-40	$V = 1,240.65 \times 0.50 - (0.25 \times 0.16 \times 168.94)$	m ³	613.57
	$V = 613.6 \times 1.20$	m ³	736.28

数量計算書

種 別： 補強土壁工
 細 別： 地下排水工
 区 分：

略 図



種 別／規 格	算 式	単 位	数 量
地下排水工 排水管(有孔管) φ 200	※排水管・透水マットは1本あたり5.00m、排出管は1本あたり4.00m 排水工平面図より $L = 190.00$	m	190.00
排出管(無孔管) φ 200	排水工平面図より $L = 7.50 + 9.00 \times 5 + 9.50 \times 4$	m	90.50
T字管継手 φ 200用	排出管1本につき一個とする。	個	10
端末キャップ φ 200用		個	2
直管継手 NPMJ-200		個	10

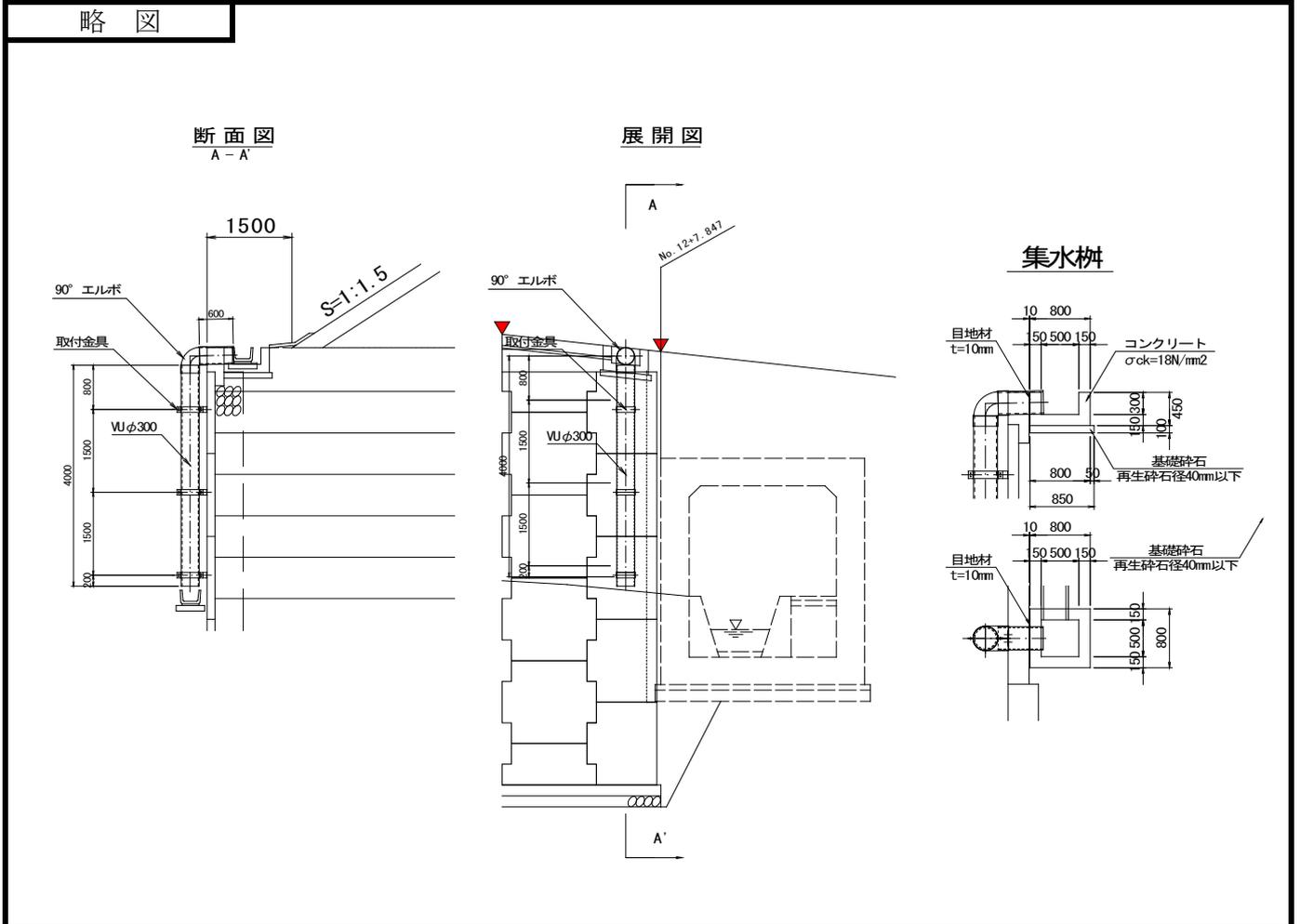
数量計算書

種 別：補強土壁工
 細 別：暗渠排水材
 区 分：

種 別／規 格	算 式					単 位	数 量
背面排水層 (起点側より) C-40	測点	距離	面積	平均面積	立積		
	NO.14付近	11.924	4.34		51.75		
	NO.15+11.724付近 延長追加部分	18.280	3.14		57.40		
	コーナー起点 (NO.15+11.724流用)		3.14				
	NO.15+11.724	0.920	3.14	3.14	2.89		
	NO.16	8.276	2.89	3.02	24.99		
	NO.17	20.000	2.21	2.55	51.00		
	NO.18	20.000	3.03	2.62	52.40		
	NO.19	20.046	5.14	4.09	81.99		
	NO.20	21.250	4.31	4.73	100.51		
	NO.20+10.0	10.625	4.99	4.65	49.41		
	NO.21	10.625	5.29	5.14	54.61		
	NO.22	20.445	3.71	4.50	92.00		
	NO.22付近	3.915	4.78	4.25	16.64		
	NO.23	16.085	2.66	3.72	59.84		
	NO.23+2.731 (NO.23流用)	4.915	2.66	2.66	13.07		
計	187.306			708.50	m ³	708.50	
背面排水層(追加範囲) (起点側より) C-40	測点	距離	面積		立積		
	コーナー起点～ NO.18+19.269付近	85.110	0.25		21.28		
	NO.20付近	15.136	0.25		3.78		
	NO.21+7.113付近～ NO.22付近	13.636	0.25		3.41		
	NO.22付近～ NO.23+2.731	19.500	0.25		4.88		
	計	133.382			33.35	m ³	33.35
合 計					m ³	741.85	

数量計算書

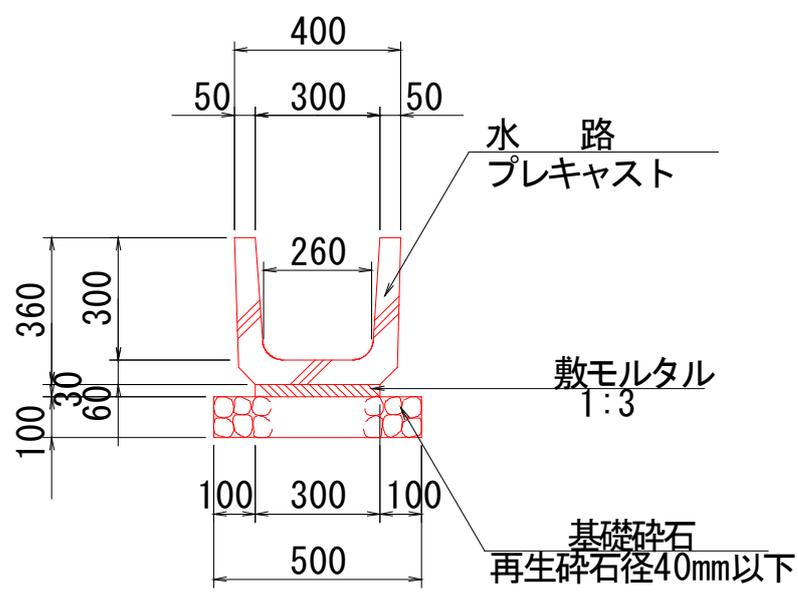
種別：補強土壁工
 細別：縦排水工
 区分：硬質ポリ塩化ビニル管 (VUφ300)



種別/規格	算 式	単 位	数 量
塩ビ管 VUφ300	直管 L=4.0m N= 1 本 直管 L=0.6m N= 1 本	直管 m	4.60
90° エルボ	N= 1 個	90° エルボ 個	1
取付金具	N= 3 箇所	箇所	3
ボルト	M12×30mm、溶融亜鉛めっき品 N= 2 × 3	本	6
	M12×40mm、溶融亜鉛めっき品 N= 2 × 3	本	6
ナット	M12、溶融亜鉛めっき品 N= 4 × 3	個	12
集水桝	N= 1 箇所 コンクリート (σck=18N/mm2) V= 0.800×0.800×0.450-0.500×0.500×0.300 = 0.21 型枠 A= 0.800×0.450×4+0.500×0.300×4 = 2.04 基礎碎石 (RC-40、t=10cm) A= 0.900×0.850 = 0.77	箇所	1
目地材 t=10mm	A= 0.800×0.450 = 0.36	m2	0.36

側溝工 数量計算書

第 表 U型水路 計 算 書						
左 側			右 側			
測 点	延長(m)	摘要	測 点	延長(m)	摘要	
No. 12+8.05 ~No. 12+8.39	3.0		No. 14+0.00 ~No. 14+16.83	24.9		
No. ~No.			No. ~No.			
No. ~No.			No. ~No.			
No. ~No.			No. ~No.			
No. ~No.			No. ~No.			
No. ~No.			No. ~No.			
No. ~No.			No. ~No.			
No. ~No.			No. ~No.			
No. ~No.			No. ~No.			
No. ~No.			No. ~No.			
No. ~No.			No. ~No.			
No. ~No.			No. ~No.			
No. ~No.			No. ~No.			
No. ~No.			No. ~No.			
小 計	3.0		小 計	24.9		
			合 計	27.9		



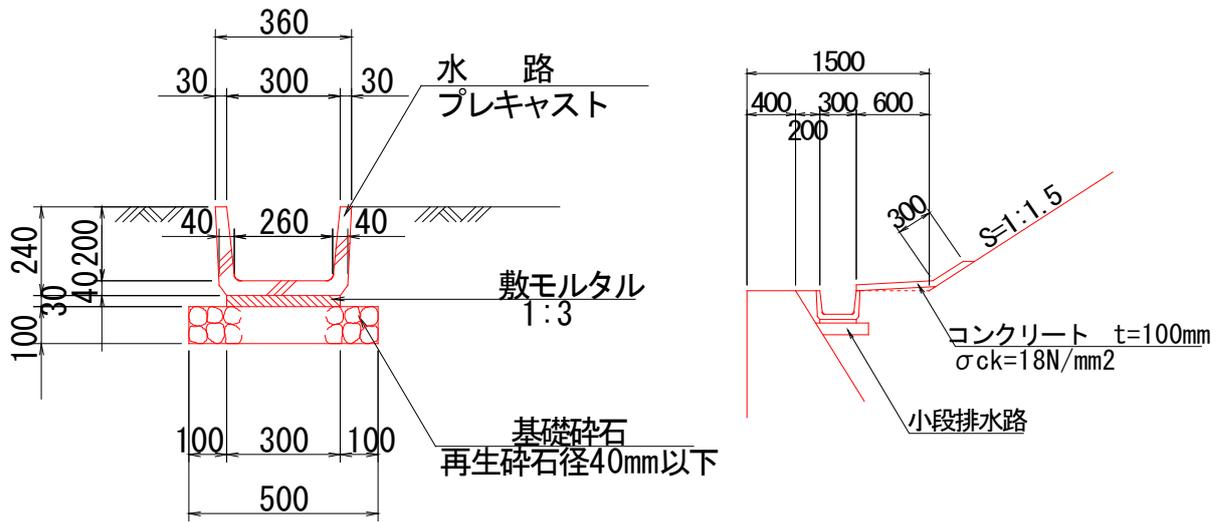
10.0m当り

名 称	規 格	単 位	計 算 式	数 量
水路	PU 1	個	$N = 10.00 / 0.60$	16.500
基礎砕石	再生砕石径40mm以下, t=100mm	m ²	$A = 0.500 \times 10.00$	5.000
敷モルタル	1 : 3	m ³	$V = 0.30 \times 0.03 \times 10.00$	0.090

側溝工 数量計算書

第 表			盛土小段排水工 計 算 書			
左 側		延長(m)	摘要	右 側		
測 点	No.			測 点	No.	延長(m)
No. 12+8.41	~No. 23+2.79	169.6		No.	~No.	
No.	~No.			No.	~No.	
No.	~No.			No.	~No.	
No.	~No.			No.	~No.	
No.	~No.			No.	~No.	
No.	~No.			No.	~No.	
No.	~No.			No.	~No.	
No.	~No.			No.	~No.	
No.	~No.			No.	~No.	
No.	~No.			No.	~No.	
No.	~No.			No.	~No.	
No.	~No.			No.	~No.	
No.	~No.			No.	~No.	
No.	~No.			No.	~No.	
No.	~No.			No.	~No.	
小 計		169.6		小 計		0.0
小 計		169.6		合 計		169.6

盛土小段排水工

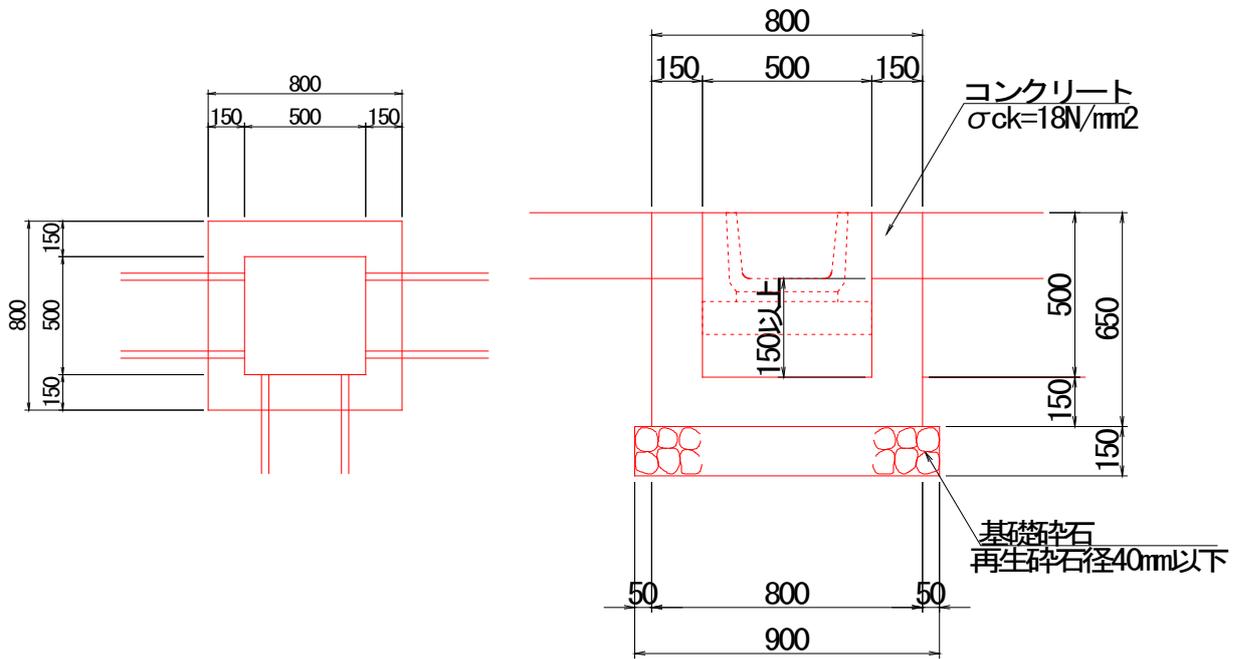


10.0m当り

名 称	規 格	単 位	計 算 式	数 量
水路	ベンチリフューム	個	$N = 10/2.00$	5.000
基礎碎石	再生碎石径40mm以下, t=100mm	m2	$A = 0.50 \times 10.00$	5.000
敷モルタル	1 : 3	m3	$V = 0.30 \times 0.03 \times 10.0$	0.090
コンクリート	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$, t=100mm	m3	$V = (0.60+0.30) \times 0.10 \times 10.00$	0.900
型枠		m2	$A = 0.10 \times 10.00$	1.000

集水桝工 数量計算書

第 表		集水桝		計 算 書	
左 側			右 側		
測 点	筒所	摘要	測 点	筒所	摘要
No. 付近			No. 14+17.24 付近	1.0	
No. ~No.			No. 付近		
No. ~No.			No. ~No.		
No. ~No.			No. ~No.		
No. ~No.			No. ~No.		
No. ~No.			No. ~No.		
No. ~No.			No. ~No.		
No. ~No.			No. ~No.		
No. ~No.			No. ~No.		
No. ~No.			No. ~No.		
No. ~No.			No. ~No.		
No. ~No.			No. ~No.		
No. ~No.			No. ~No.		
No. ~No.			No. ~No.		
No. ~No.			No. ~No.		
No. ~No.			No. ~No.		
No. ~No.			小 計	1.0	
小 計		0.0	合 計	1.0	



1.0箇所当り

名 称	規 格	単 位	計 算 式	数 量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m ³	$V = (0.80 \times 0.80 - 0.50 \times 0.50) \times 0.50 + 0.80 \times 0.80 \times 0.15$	0.291
型枠		m ²	$A = 0.65 \times 0.80 \times 4.0 + 0.50 \times 0.50 \times 4.0$	3.080
基礎碎石	再生碎石径40mm以下, t=150mm	m ²	$A = 0.90 \times 0.90$	0.810