京丹後市最終処分場整備工事
（埋立地造成工事）

数　量　計　算　書

令和8年10月

京　丹　後　市

京丹後市最終処分場整備工事(埋立地造成工事) 数量計算書

目　　次

全297頁 (表紙及び本目次は頁に含まない)

No	工　種	内　容	頁
	数量総括表		**1**
		数量総括表(全体)	1
1	**造成工**		**10**
		数量総括表	10
		1-1 造成工 数量総括(1)	14
		1-1 造成工 数量総括(2)	15
		1-1 造成工 数量総括(3)	16
		1-1 造成工 数量総括(4)	17
		1-2 土工集計表(運土計画表・構造物残土合計)	18
		1-1-1 立木整理工(胸高直径調査結果)	20
		1-1-2 地盤改良集計表	22
		1-1-2 地盤改良工 計算書	23
		1-1-3 法面・基面整形集計表	24
		1-2 擁壁工 数量総括	25
		1-2-1 擁壁 平均高調書	27
		1-2-2 ブロック積み擁壁 単位当り数量	28
		1-2-3 箱型擁壁 数量調書	30
		箱型擁壁 数量算出根拠	32
		箱型擁壁 数量集計表・製品個数	36
		重力式擁壁(天端コンクリート)集計表	42
		重力式擁壁(天端コンクリート)数量計算	43
		1-2-4 補強盛土工 数量調書	46
		補強盛土工 数量計算表	47
		ジオテキスタイル数量集計表	60
		まき出し・敷均し、締固め	61
		砕石層	62
		分離材	63
		排水工(吸出防止材・集水管)	64
		縦排水溝	65
2	**遮水工**		**67**
		数量総括表	67
		2 遮水工 数量総括	68
		2-1 固定工土工集計表	70
		2-2 遮水工面積調書	71
		2-3 シート固定工 単位当り数量	72
3	**地下水集排水工**		**75**
		数量総括表	75
		3-1 地下水集排水施設 数量総括	76
		3-1-1 地下水管土工集計表	77
		3-1-2 地下水集水管調書	78
		3-1-3 地下水集排水工 単位当り数量	82

目　　次

全297頁 (表紙及び本目次は頁に含まない)

No	工　種	内　容	頁
4-1	区域内排水工		86
		数量総括表	86
		中表紙	87
		雨水数量総括表(内排水　本体工)	88
		雨水排水施設延長調書	90
		土工集計表	91
		小段排水延長調書	93
		法面縦排水調書	94
		単位数量(土工)	96
		自由勾配側溝インバートコンクリート・型枠工数量調書	128
		単位数量(側溝布設)	133
		単位数量(人孔・桝)	151
		単位数量(法面)	162
4-2	区域外排水工		165
		数量総括表	165
		中表紙	166
		区域外排水数量総括表	167
		区域外排水施設延長調書	168
		土工集計表	169
		平均土被り計算書	170
		管基礎工・管布設工	174
		単位数量(土工)	176
		単位数量(基礎)	191
		組立式マンホール工数量集計表	201
		雨水1号マンホール	204
		角型マンホール数量調書	206
		単位数量(人孔・桝)	208
5	浸出水集排水管及びガス抜き施設工事		213
		数量総括表	213
		浸出水集排水施設　数量総括	214
		4-1　浸出水集水管調書	216
		4-2-1　浸出水集排水工　単位当り数量	221
		4-2-2　浸出水集水ピット盛土控除量	225
		4-3-1　集排水構造物工　数量総括表	226
		4-3-2　浸出水集水ピット　数量計算書	228
		4-4　シート貫通部	237
6	付帯工		240
		数量総括表	240
		付帯工　数量総括	241
		6-1　数量調書	242
		6-2　フェンス、門扉	244
		6-3　洗車設備	245
		6-4　モニタリング井戸設置工	246

目　　次

全297頁 (表紙及び本目次は頁に含まない)

No	工　種	内　容	頁
7	**運土計画**		**247**
		数量総括表	247
		運土計画計算書　表紙	248
		土量変化率資料	249
		運土計画表	250
		運土計画・構造物残土合計・土工集計表	251
		(1/5)運土距離算出計算書　補強土壁土工	253
		(2/5)運土距離算出計算書　搬入道路	256
		(3/5)運土距離算出計算書　土堰堤土工	257
		(4/5)運土距離算出計算書　場内土工	259
		(5/5)運土距離算出計算書　水処理設備造成土工	262
8	**防災工**		**263**
		数量総括表	263
		中表紙	264
		防災施設数量総括表	265
		防災施設延長調書	266
		土工集計表	267
		単位数量(土工)	268
		基礎集計表	282
		単位数量(管・側溝・桝布設)	283
9	**共通仮設工(積上げ計上)**		**294**
		数量総括表	294
		1　運搬費(積上げ)	295
		2　技術管理費(積上げ)	296
		3　積上げの対象としない項目	297

※　頁は本冊子の通し頁。表紙及び本目次には頁を付さない。
※　各工種の冒頭に数量総括表を置き、全体総括表と同じ様式で示している。

数 量 総 括 表（全体）

※ 計上数量：土木工事数量算出要領 1.6 設計表示単位及び数位（別表-1）により四捨五入。別表-1にない項目は類似工種に準じる。「－」は他工種で計上する項目。

工 種	種 別	細 別	規格・寸法	単位	数 量	計上数量	摘 要
■ 1. 造成工							
1-1 造成工							
1-1 造成工	1-1-1 立木整理工			式	1	1	
	1-1-2 土 工						※土を必要とする盛土箇所の搬入受入れ状況を整え、連続して改良・運搬を行う。J：地山土量 H：ほぐした土量 S：締固め後の土量
	表土掘削運搬処理	J：掘削積込運搬	L=10km以下	m3	10,693	10,700	
		J：残土処理費		m3	10,693	10,700	
	1/5 補強土土工 (1-1)	J：BH 掘削		m3	7,177	7,200	
		J：土砂運搬	補強土壁 ⇒ 改良機（既存網野入口）	m3	7,177	7,180	L=140m
		J：改良機投入掘削(ルーズ)		m3	7,177	7,200	
		改良機設置・撤去	※撤去は改良機不要時期に行なう	回	1	1	
		J：改良工(地山)	50kg/m3	m3	7,177	7,200	
		J：改良後土掘削積込(ルーズ)		m3	7,177	7,200	
		J：土砂運搬	改良機（既存網野入口） ⇒ 補強土壁	m3	7,177	7,180	L=130m
	(1-2) S：盛 土		補強土壁部以外	m3	19,357	19,400	場内造成で 積算計上
			補強土壁部	m3	11,572	-	補強土壁部で 積算計上
			計	m3	30,929	19,400	
	2/5 搬入道路						
	(2-1) 搬入道路土工(1)	J：BH 掘削		m3	4,150	4,200	
		J：土砂運搬	搬入道路 ⇒ 改良機（既存網野入口）	m3	4,150	4,150	L=100m
		J：改良機投入掘削		m3	4,150	4,200	
		J：改良工	50kg/m3	m3	4,150	4,200	
		J：改良後土掘削積込		m3	4,150	4,200	
		J：土砂運搬	改良機（既存網野入口） ⇒ 補強土壁	m3	4,150	4,150	L=155m
	(2-2-1) 搬入道路土工(2)	J：BH 掘削		m3	23,039	23,000	
		J：土砂運搬	搬入道路造成 ⇒ 改良機（仮置き場）	m3	23,039	23,040	L=495m
		J：改良機投入掘削		m3	23,039	23,000	
		J：改良工	50kg/m3	m3	23,039	23,000	
		J：改良後土掘削積込		m3	23,039	23,000	
		J：土砂運搬	改良機（仮置き場） ⇒ 補強土壁	m3	23,039	23,040	L=410m
	(2-2-2) 搬入道路(2)	J：BH 掘削		m3	1,893	1,900	
		J：土砂運搬	100m盤造成 ⇒ 改良機（既存網野入口）	m3	1,893	1,890	L=250m
		J：改良機投入掘削		m3	1,893	1,900	
		J：改良工	100kg/m3	m3	1,893	1,900	
		J：改良後土掘削積込		m3	1,893	1,900	
		J：土砂運搬	改良機（既存網野入口） ⇒ 土堰堤盛土	m3	1,893	1,890	L=250m
	3/5 土堰堤土工 (3-1)	J：BH 掘削		m3	12,412	12,400	
		J：土砂運搬	土堰堤 ⇒ 改良機（既存網野入口）	m3	12,412	12,410	L=255m
		J：改良機投入掘削		m3	12,412	12,400	
		J：改良工	100kg/m3	m3	12,412	12,400	

数 量 総 括 表(全体)

※ 計上数量:土木工事数量算出要領 1.6 設計表示単位及び数位(別表-1)により四捨五入。別表-1にない項目は類似工種に準じる。「ー」は他工種で計上する項目。

工 種	種 別	細 別	規格・寸法	単位	数 量	計上数量	摘 要
		J:改良後土掘削積込		m3	12,412	12,400	
		J:土砂運搬	改良機(既存網野入口) ⇒ 土堰堤	m3	12,412	12,410	L=255m
	(3-2) S:盛 土			m3	49,716	49,700	
	4/5場内土工						
	(4-1-1) 場内土工	J:BH 掘削	仮置場へ運搬土量	m3	15,000	15,000	
		J:土砂運搬	場内 ⇒ 仮置き場	m3	15,000	15,000	L=715m
		J:改良機投入掘削		m3	15,000	15,000	
		改良機設置・撤去		回	1	1	
		J:改良工	100kg/m3	m3	15,000	15,000	
		J:改良後土掘削積込		m3	15,000	15,000	
		J:土砂運搬	仮置き場 ⇒ 土堰堤	m3	15,000	15,000	L=510m
	(4-1-2) 場内土工	J:BH 掘削		m3	4,003	4,000	
		J:土砂運搬	場内 ⇒ 改良機(既存網野入口)	m3	4,003	4,000	L=460m
		J:改良機投入掘削		m3	4,003	4,000	
		J:改良工	100kg/m3	m3	4,003	4,000	
		J:改良後土掘削積込		m3	4,003	4,000	
		J:土砂運搬	改良機(既存網野入口) ⇒ 土堰堤	m3	4,003	4,000	L=255m
	(4-2) 場内土工	H:安定処理	50kg/m3、BH原位置混合	m3	39,220	39,200	
	(4-3) S:盛 土		V=全体盛土量50,373-安定処理土量35,298	m3	15,075	15,100	35,298.0m3の転圧は安定処理に含む
	(4-4)埋戻し工	J:BH 掘削		m3	536	540	
		S:埋戻し		m3	482	480	
		S:安定処理	50kg/m3、BH原位置混合	m3	482	480	
	5/5 水処理施設造成土工						
	(5-1)土工	J:BH 掘削		m3	15,000	15,000	
		J:土砂運搬	100m盤 ⇒ 仮置き場改良機	m3	15,000	15,000	L=500m
		J:改良機投入掘削		m3	15,000	15,000	
		J:改良工	100kg/m3	m3	15,000	15,000	
		J:改良後土掘削積込		m3	15,000	15,000	
		J:土砂運搬	仮置き場改良機 ⇒ 土堰堤(100kg/m3)	m3	15,000	15,000	L=500m
	(5-2)土工	J:BH 掘削		m3	23,770	23,800	
		J:土砂運搬	100m盤 ⇒ 改良機(既存網野入口)	m3	23,770	23,770	L=250m
			V=23,770m3をV1=21,483m3(土堰堤へ運搬)				
			V2=2,287m3(場内へ運搬)				
		J:改良機投入掘削		m3	21,483	21,500	
		J:改良工	100kg/m3	m3	21,483	21,500	
		J:改良後土掘削積込		m3	21,483	21,500	
		J:土砂運搬	改良機(既存網野入口) ⇒ 土堰堤(100kg/m3)	m3	21,483	21,480	L=250m
		J:改良機投入掘削	2,287*1.2	m3	2,287	2,300	
		J:改良工	50kg/m3	m3	2,287	2,300	
		J:改良後土掘削積込		m3	2,287	2,300	

数 量 総 括 表(全体)

※ 計上数量:土木工事数量算出要領 1.6 設計表示単位及び数位(別表-1)により四捨五入。別表-1にない項目は類似工種に準じる。「ー」は他工種で計上する項目。

工 種	種 別	細 別	規格・寸法	単位	数 量	計上数量	摘 要
		J:土砂運搬	改良機(既存網野入口) ⇒ 場内 (50kg/m3)	m3	2,287	2,290	L=450m
	(5-3)埋戻し工	J:BH 掘削		m3	1,062	1,100	
		S:埋戻し		m3	956	960	
		S:安定処理	50kg/m3、BH原位置混合	m3	956	960	
	地盤改良工	中層混合処理工	WILL工法、改良費	m3	16,128.8	16,100	
			セメント系固化材、一般軟弱土用	t	1,951.6	1,952	
			特許使用料	m3	16,128.8	16,100	
	埋立地内:法面工						
	場内底部基面整正			m2	4,810.0	4,810	
	切土法面整形		1:2.0	m2	1,971.6	1,970	
	切土法面整形		管理道路法面部 1:1.5、植生マット	m2	778.9	780	①
			計	m2	2,750.5	2,750	
	盛土法面整形		1:2.0	m2	8,978.8	8,980	
	盛土法面整形		管理道路法面部 1:1.8、植生シート	m2	5,260.7	5,260	②
			計	m2	14,239.5	14,240	
	不陸整正		道路部 9%	m2	984.7	-	舗装不陸整正で計上
	不陸整正		道路部 ﾚﾍﾞﾙ	m2	835.0	-	舗装不陸整正で計上
	不陸整正	搬入・管理・貯留提天端		m2	6,351.4	-	舗装不陸整正で計上
			計	m2	8,171.1	14,240	
	法面保護工						
	切土法面	植生マット	A=①:778.9+③:195.6	m2	974.5	970	
	盛土法面	植生シート	A=②:5,260.7+④:523.8	m2	5,784.5	5,780	
1-2 擁壁工							
1-2 擁壁工	ブロック積み擁壁	管理道路部					
		ブロック平均高		m	4.66	ー	諸元
		ブロック延長		m	266.8	267	
	箱型擁壁工						
	ﾌﾟﾚｷｬｽﾄ部材・製作運搬工	A型	H1000*B1250*L2000	個	155.0	155	
		B型	H1000*B1250*L1500	個	28.0	28	
		製品据付工		m2	352.0	352	
	壁体工	中詰め砕石	4号30～20mm	m3	301.8	300	
		裏込砕石	4号30～20mm	m3	119.0	120	
		目地材	ネトロンシート、W500*L (980+270)	枚	169.0	169	
		吸出し防止材設置工		m2	409.7	410	
		連結材(SD345) 異形棒鋼 D16 L=500	W=227本*0.5m*1.56kg/m=177kg(0.177t)	t	0.18	0.18	
	基礎工						
		基礎材工		m3	117.8	118	
		かごテンサー	テンサー(SS-1 W=400CM)4.7m2/1m Cリング22発/1m	m	163.7	164	
		暗渠排水管	波状管 Φ150mm	m	163.6	164	
	天端工						

数 量 総 括 表（全体）

※ 計上数量：土木工事数量算出要領 1.6 設計表示単位及び数位（別表-1）により四捨五入。別表-1にない項目は類似工種に準じる。「－」は他工種で計上する項目。

工 種	種 別	細 別	規格・寸法	単位	数 量	計上数量	摘 要
		コンクリート	18-8-40（普通）	m3	78.7	79	
		同上型枠	一般型枠	m2	250.9	250	
		同上目地	30m2未満 瀝青質目地板（t=20mm）	m2	2.8	3	
	補強盛土工						
	ジオテキスタイル敷設			m2	13,669.4	13,669	
	まき出し・敷均し，締固め	補強盛土		m3	13,573.1	13,600	
	補強材ジオグリッド	EX-200(TA=121.6kN/m)		m2	14,359.6	14,360	
	のり面強化材 長繊維不織布	t=1.5mm以上		m2	3,274.3	3,274	
	水平排水材長繊維不織布	t=3.0mm以上		m2	4,672.9	4,673	
	砕石層	クラッシャラン 40～0(mm)		m3	1,704.8	1,700	k＝1×10-3～1×10-2(cm/s)
	分離材	不織布(長繊維系)t=1.5mm以上		m2	1,800.1	1,800	
	排水工						
	吸出防止材	不織布(長繊維系)t=1.5mm以上		m2	174.8	170	
	集水管	高密度ポリエチレン 有孔管(φ150)ダブル管		m	371.1	371	
	集水管	高密度ポリエチレン 無孔管(φ150)ダブル管		m	87.0	87	
	縦排水溝	高耐圧型面状排水材 AN8-300		m	649.7	650	
■ 2. 遮水工							
2. 遮水工	底部遮水工	ダブルシート	漏水検知対象①	m2	4,810.0	4,810	
	法面,小段、天端部	ダブルシート					
	法面部	1:2.0	漏水検知対象②	m2	9,792.6	9,793	
	小段部		漏水検知対象③	m2	1,602.7	1,603	
	天端部+端部			m2	964.9	965	
			計	m2	12,360.2	12,360	
	場内道路部		漏水検知対象④	m2	2,559.0	2,559	
	区画提部遮水工	シングルシート					
	接続部幅1.0m	レベル部		m2	104.0	104	
	法面部	1:2.0		m2	1,025.2	1,025	
			計	m2	1,129.2	1,129	
	ﾋﾟｯﾄ固定部	構造物ｼｰﾄ張付		m2	52.8	53	
	ﾋﾟｯﾄ固定部	構造物固定手間	N=1式（材料含む）	式	1	1	
				m	29.4	29	
	固定工	天端部		m	426.0	426	
		小段部		m	517.0	517	
		場内道路路肩(谷側)		m	330.0	330	
		場内道路路肩(山側)		m	354.0	354	
		端部		m	70.3	70	
		区画提天端		m	62.0	62	
	埋立地底面保護砂	(購入)t=50cm		m3	887.5	890	
		購入土地山土量		m3	985.0	985	
	残土			m3	493.4	－	運土計画の構造物残土で計上

数 量 総 括 表（全体）

※ 計上数量：土木工事数量算出要領 1.6 設計表示単位及び数位（別表-1）により四捨五入。別表-1にない項目は類似工種に準じる。「－」は他工種で計上する項目。

工 種	種 別	細 別	規格・寸法	単位	数 量	計上数量	摘 要
	漏水検知システム	電気式	A=①～④	m2	18,764.3	18,764	
■ 3. 地下水集排水工							
3. 地下水集排水工	地下水集水管						
	貯留土堰堤 ・埋立地底面						
	貯留土堰堤部	ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝﾀﾞﾌﾞﾙ管 φ300	無孔管	m	53.5	54	
	場内～ピット部	ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝﾀﾞﾌﾞﾙ管 φ300	無孔管	m	7.9	8	
	貯留土堰堤部	ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝﾀﾞﾌﾞﾙ管 φ300	有孔管	m	27.0	27	
	場内部、本線	ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝﾀﾞﾌﾞﾙ管 φ300	有孔管	m	60.4	60	
	場内部、本線	ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝﾀﾞﾌﾞﾙ管 φ250	有孔管	m	81.8	82	
	場内部、本線	ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝﾀﾞﾌﾞﾙ管 φ200	有孔管	m	44.8	45	
	場内部、枝線	ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝﾀﾞﾌﾞﾙ管 φ200	有孔管	m	183.8	184	
	土堰堤部、枝線	ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝﾀﾞﾌﾞﾙ管 φ150	有孔管	m	76.0	76	
	場内部、枝線	ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝﾀﾞﾌﾞﾙ管 φ150	有孔管	m	306.2	306	
	埋立地法面						
	法面縦排水	ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝﾀﾞﾌﾞﾙ管 φ150	無孔管	m	303.8	304	
	小段部	ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝﾀﾞﾌﾞﾙ管 φ150	有孔管	m	509.3	509	
	小段排水呑口工	無孔ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝﾀﾞﾌﾞﾙ管 φ150	L=0.8m/箇所*18箇所	m	14.4	14	
	土 工	機械床掘工		m3	742.6	740	
		人力床掘工		m3	118.2	120	
		埋戻し	(幅1～4m)	m3	165.0	170	
		基面整正		m2	522.9	520	
■ 4. 雨水集排水施設工							
4-1 区域内排水工							
雨水本管工							
	土 工	**掘 削**	**土 砂**	**m3**	2,494	2,500	
		埋 戻 C	**土 砂**	**m3**	956	960	
		残 土		**m3**	1,432	1,430	
		基面整正	**土 砂**	**m2**	1,282	1,280	
	側溝工						
		可変側溝	**300×300**	**m**	194.1	194	
			300×400	**m**	149.8	150	
			300×500	**m**	53.8	54	
			300×600	**m**	122.4	122	
			500×500	**m**	42.5	43	
			500×600	**m**	20.5	21	
			500×700	**m**	42.3	42	
			500×800	**m**	66.3	66	
			500×900	**m**	164.4	164	
			500×1000	**m**	32.2	32	
			500×1100	**m**	41.5	42	
			500×1200	**m**	34.6	35	

数 量 総 括 表（全体）

※ 計上数量：土木工事数量算出要領 1.6 設計表示単位及び数位（別表-1）により四捨五入。別表-1にない項目は類似工種に準じる。「－」は他工種で計上する項目。

工 種	種 別	細 別	規格・寸法	単位	数 量	計上数量	摘 要
			500×1300	m	9.9	10	
		可変横断側溝	300×500	m	8.1	8	
			500×700	m	9.0	9	
			500×800	m	11.4	11	
		ｲﾝﾊﾟｰﾄｺﾝｸｰﾄ	18-8-25	m3	55.8	56	
		同上型枠		m2	12.5	13	
		角型水路	500×500	m	99.5	100	
		管布設工	ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝ二重管Φ700	m	8.5	9	
	桝 工	集水桝	集水桝A,H=500	箇所	8.0	8	二次製品
			集水桝B,H=600	箇所	5.0	5	〃
			集水桝C,H=700	箇所	4.0	4	〃
			集水桝D,H=800	箇所	3.0	3	〃
			集水桝E,H=900	箇所	1.0	1	〃
			集水桝F,H=1000	箇所	3.0	3	〃
			集水桝G,H=1100	箇所	2.0	2	〃
			集水桝H,H=1200	箇所	2.0	2	〃
			集水桝I,H=1300	箇所	1.0	1	〃
		現場打集水桝1.2*1.2*H	集水桝J,H=1000	箇所	1.0	1	現場打
		〃	集水桝K,H=2000	箇所	1.0	1	現場打
	小段排水工	小段側溝	U形側溝300	m	579.3	579	
		縦排水	ソケット付U形側溝	m	318.6	319	
		小段桝	□400×H450	箇所	38.0	38	
4-2 区域外排水工							
雨水本管工							
	土 工	掘 削	土 砂	m3	7,979	8,000	
		埋 戻 A	土 砂	m3	2,860	2,900	
		埋 戻 C	土 砂	m3	2,367	2,400	
		残 土		m3	2,171	2,170	
		基面整正	土 砂	m2	1,184	1,180	
	函渠布設工	BOX カルバート	1200×1200	m	2.3	2.3	
		BOX カルバート	1400×1400	m	267.7	267.7	
	管渠布設工	VU管	φ250	m	99.8	100.0	
		FRPM管	φ800	m	4.8	5.0	
	側溝工	PU側溝	300×300	m	149.2	149.0	
		U型側溝	700×700	m	62.7	63.0	
		角型側溝	1200×1200	m	153.6	153.6	
			300×300	m	118.4	118.0	
	桝 工	現場打集水桝					
		集水桝1	□500×H500	箇所	1.0	1.0	
		集水桝3	□500×H1600	箇所	1.0	1.0	
		集水桝5	□1500×H2000	箇所	1.0	1.0	

数 量 総 括 表（全体）

※ 計上数量：土木工事数量算出要領 1.6 設計表示単位及び数位（別表-1）により四捨五入。別表-1にない項目は類似工種に準じる。「－」は他工種で計上する項目。

工 種	種 別	細 別	規格・寸法	単位	数 量	計上数量	摘 要
	組み立て人孔	雨水人孔	1号組立マンホール	箇所	4.0	4.0	
		角型人孔	2000×2000	箇所	10.0	10.0	
		点検孔		箇所	4.0	4.0	
■ 5. 浸出水集排水管及びガス抜き施設工事							
5. 浸出水集排水管及びガス抜き施設工事	浸出水送水管						
	幹線φ700	無孔・内圧管		m	7.4	7.0	
	幹線φ600	無孔・内圧管		m	21.8	22.0	
	浸出水集排水管						
	幹線φ700	有孔ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝﾀﾞﾌﾞﾙ管		m	3.8	4.0	
	幹線φ600	有孔ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝﾀﾞﾌﾞﾙ管		m	35.7	36.0	
	幹線φ500	有孔ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝﾀﾞﾌﾞﾙ管		m	7.2	7.0	
	幹線φ400	有孔ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝﾀﾞﾌﾞﾙ管		m	42.0	42.0	
	支線	有孔ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝﾀﾞﾌﾞﾙ管φ300		m	317.5	318.0	
	法面ガス抜き管	有孔ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝﾀﾞﾌﾞﾙ管φ200		m	492.9	493.0	
	ガス抜き立上管	φ200	底部：布団かご	箇所	9.0	9.0	
	ガス抜き立上管	φ200	法面小段	箇所	11.0	11.0	
	集水ﾋﾟｯﾄ工			式	1.0	1.0	
	シート貫通部	Φ700	貯留堰堤貫通部	箇所	1.0	1.0	
		Φ600	区画提貫通部	箇所	2.0	2.0	
	保護土控除量	（遮水工部で控除）		m3	1,158.6	－	遮水工部で控除
	内圧管	Φ700、Φ600	耐圧ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝﾘﾌﾞ管				
		Φ700	4種管、直管、L=1500、スチフナー付き	本	1.0	1.0	
		Φ700	可とう管、L=650、SJ-K100L、FF7.5K	本	1.0	1.0	
		Φ700	4種管、直管、L=5210、板付き	本	1.0	1.0	
		Φ600	2種管、36° 曲管、L=4100、板付き	本	1.0	1.0	
		Φ600	2種管、直管、L=5000	本	1.0	1.0	
		Φ600	2種管、直管、L=2874	本	1.0	1.0	
		Φ600	2種管、調整管、L=3000	本	1.0	1.0	
		Φ600	2種管、36° 曲管、L=3100	本	1.0	1.0	
		Φ600	2種管、直管、L=37533、板付き	本	1.0	1.0	
		Φ1350	さや管（Φ700用）、F30、直管、L=1350	本	1.0	1.0	
■ 6. 付帯工							
6. 付帯工	搬入道路舗装工	NO.22+0.5～EP		m2	1,835.4	1,840.0	
	表層	t=5cm	密粒度ｱｽｺﾝ				
	上層路盤	t=15cm	粒度調整砕石				
	下層路盤	t=25cm	クラッシャーラン				
	管理道路舗装工	処分場外周道路		m2	4,485.0	4,490.0	
	表層	t=5cm	密粒度ｱｽｺﾝ				
	上層路盤	t=15cm	粒度調整砕石				
	下層路盤	t=20cm	クラッシャーラン				

数 量 総 括 表（全体）

※ 計上数量：土木工事数量算出要領 1.6 設計表示単位及び数位（別表-1）により四捨五入。別表-1にない項目は類似工種に準じる。「－」は他工種で計上する項目。

工 種	種 別	細 別	規格・寸法	単位	数 量	計上数量	摘 要
	場内道路舗装工	処分場内		m2	1,819.7	1,820.0	
	表層	t=15cm	普通コンクリート				
	上層路盤	t=20cm	粒度調整砕石				
	保護砂	t=50cm	砂 ,V=1,819.7m2*0.5=909.9m3 購入土 V=909.9m3÷0.9=1,011.0m3	m3	1,011.0	1,010.0	
	両開き門扉	処分場入口	H1.8m*9.0m	基	1.0	1.0	
	立入り防止フェンス	H=1.8m,単独ｺﾝｸﾘｰﾄ基礎		m	709.0	709.0	@2m基礎
	飛散防止フェンス	H=1.8m,固定工建込み		m	441.0	441.0	
	飛散防止フェンス	H=1.8m,単独基礎		m	50.0	50.0	@2m基礎
	飛散防止フェンス	H=1.8m,ピット天端固定		m	16.0	16.0	
	ガードレール土中式	Gr-C-4E		m	383.0	383.0	
	デリネーター		N=328.0/10=	本	33.0	33.0	
	洗車設備			式	1.0	1.0	
	モニタリング設備			箇所	2.0	2.0	
■ 7. 運土計画							
7. 運土計画	掘削（全体）	J：地山土量	V	m3	146,726	－	1. 造成工で計上
	盛土（全体）	S：締固め後の土量	V1	m3	132,053	－	1. 造成工で計上
		J:改良機投入掘削,(1-1)	V2＝V1÷0.9	m3	146,726	－	1. 造成工で計上
	残土	S：締固め後の土量	V－V2	m3	0	－	
	表土	表土合計		m3	10,693	－	1. 造成工で計上
	構造物残土	遮水工	地山土量	m3	493	－	2. 遮水工
		J:改良後土掘削積込、改良機⇒補強土壁運搬L=130m	地山土量	m3	678	－	3. 地下水集排水工
		区域内排水工	地山土量	m3	1,430	－	4-1 区域内排水工
		区域外排水工	地山土量	m3	2,190	－	4-2 区域外排水工
		防災工	地山土量	m3	2,490	－	8. 防災工
		計	K1	m3	7,281	－	
	盛土控除量	浸出水集水ピット	K2	m3	403	－	5. 浸出水集排水管及びガス抜き施設工事で控除
■ 8. 防災工							
防災工							
	土 工	掘 削	土 砂	m3	3,237	3,200	
		埋 戻	土 砂	m3	671	670	
		残 土		m3	2,491	2,490	
		基面整正	土 砂	m2	606	610	管渠・側溝・桝
		法面整正	土 砂	m2	564	560	沈砂池③④⑤⑥
	暗渠排水管						
		波状管	φ500有孔ダブル	m	48.1	48	
		波状管	φ500無孔ダブル	m	14.2	14	
		波状管	φ700無孔ダブル	m	59.5	60	
		波状管	φ800無孔ダブル	m	38.4	38	
		波状管	φ1000無孔ダブル	m	103.7	104	

数 量 総 括 表（全体）

※ 計上数量：土木工事数量算出要領 1.6 設計表示単位及び数位（別表-1）により四捨五入。別表-1にない項目は類似工種に準じる。「－」は他工種で計上する項目。

工 種	種 別	細 別	規格・寸法	単位	数 量	計上数量	摘 要
	側溝	角型U字溝	300	m	125.7	126	
		素掘り側溝	300	m	278.0	278	
	防災水路	板柵水路A		m	86.1	86	
		板柵水路B		m	155.0	155	
	竪排水	竪樋A		基	1.0	1	
	防災集水桝	板柵桝A	1500×1500	箇所	1.0	1	
		板柵桝B	2000×2000	箇所	5.0	5	
	沈砂池	沈砂池③		箇所	1.0	1	
		沈砂池④⑤		箇所	2.0	2	
		沈砂池⑥		箇所	1.0	1	
	仮設構造物撤去工	暗渠排水管撤去	波状管φ500（有孔・無孔ダブル）	m3	62.3	62	
		暗渠排水管撤去	波状管φ700（無孔ダブル）	m4	59.5	60	
		暗渠排水管撤去	波状管φ800（無孔ダブル）	m5	38.4	38	
		暗渠排水管撤去	波状管φ1000（無孔ダブル）	m6	103.7	104	
		側溝撤去	角型U字溝300	m7	125.7	126	
■ 9. 共通仮設工（積上げ計上）							
9. 共通仮設工（積上げ計上）	運搬費	重建設機械分解組立＋輸送（往復）	ブルドーザ 20t以上21t級以下	回	1	1	内訳は「1運搬費」による
		重建設機械分解組立＋輸送（往復）	バックホウ系 バケット1.0m3以上1.5m3以下	回	2	2	内訳は「1運搬費」による
		重建設機械分解組立＋輸送（往復）	クローラ系杭打機 100t超え150t以下	回	1	1	内訳は「1運搬費」による
		スラリープラント移設工	地盤改良工	回	1	1	内訳は「1運搬費」による
		改良機分解・組立費	自走式土質改良機	回	1	1	内訳は「1運搬費」による
	技術管理費	環境庁公示第46号溶出試験	六価クロム溶出試験	検体	11	11	内訳は「2技術管理費」による
		現場透水試験	揚水法	回	5	5	内訳は「2技術管理費」による
		改良供試体（室内試験、土の一軸圧縮試験）	乱さない試料 1試料2供試体	試料	5	5	内訳は「2技術管理費」による
		土の一軸圧縮試験	2供試体/試料　径35～50mm	試料	5	5	内訳は「2技術管理費」による
		標準貫入試験	砂・砂質土	回	5	5	内訳は「2技術管理費」による
		地盤の平板載荷試験	100kN以内（載荷板にかかる実荷重）	箇所	5	5	内訳は「2技術管理費」による
		土壌調査（1）	17品目＋溶出液作成料	式	1	1	内訳は「2技術管理費」による
		土壌調査（2）	11品目＋溶出液作成料	式	1	1	内訳は「2技術管理費」による

※ 各工種の内訳は、工種別の数量計算書による。

数 量 総 括 表　1. 造成工

※ 計上数量:土木工事数量算出要領 1.6 設計表示単位及び数位(別表-1)により四捨五入。別表-1にない項目は類似工種に準じる。「ー」は他工種で計上する項目。

工　種	種　別	細　別	規格・寸法	単位	数　量	計上数量	摘　要
1-1 造成工							
1-1 造成工	1-1-1 立木整理工			式	1	1	
	1-1-2 土 工						※土を必要とする盛土箇所の搬入受入れ状況を整え、連続して改良・運搬を行う。J:地山土量　H:ほぐした土量　S:締固め後の土量
	表土掘削運搬処理	J:掘削積込運搬	L=10km以下	m3	10,693	10,700	
		J:残土処理費		m3	10,693	10,700	
	1/5 補強土土工　(1-1)	J:BH 掘削		m3	7,177	7,200	
		J:土砂運搬	補強土壁 ⇒ 改良機(既存網野入	m3	7,177	7,180	L=140m
		J:改良機投入掘削(ﾙｰｽﾞ)		m3	7,177	7,200	
		改良機設置・撤去	※撤去は改良機不要時期に行なう	回	1	1	
		J:改良工(地山)	50kg/m3	m3	7,177	7,200	
		J:改良後土掘削積込(ﾙｰｽﾞ)		m3	7,177	7,200	
		J:土砂運搬	改良機(既存網野入口) ⇒ 補強土	m3	7,177	7,180	L=130m
	(1-2) S:盛　土		補強土壁部以外	m3	19,357	19,400	場内造成で　積算計上
			補強土壁部	m3	11,572	-	補強土壁部で　積算計上
			計	m3	30,929	19,400	
	2/5 搬入道路						
	(2-1) 搬入道路土工(1)	J:BH 掘削		m3	4,150	4,200	
		J:土砂運搬	搬入道路 ⇒ 改良機(既存網野入	m3	4,150	4,150	L=100m
		J:改良機投入掘削		m3	4,150	4,200	
		J:改良工	50kg/m3	m3	4,150	4,200	
		J:改良後土掘削積込		m3	4,150	4,200	
		J:土砂運搬	改良機(既存網野入口) ⇒ 補強土	m3	4,150	4,150	L=155m
	(2-2-1) 搬入道路土工(2)	J:BH 掘削		m3	23,039	23,000	
		J:土砂運搬	搬入道路造成 ⇒ 改良機(仮置き	m3	23,039	23,040	L=495m
		J:改良機投入掘削		m3	23,039	23,000	
		J:改良工	50kg/m3	m3	23,039	23,000	
		J:改良後土掘削積込		m3	23,039	23,000	
		J:土砂運搬	改良機(仮置き場) ⇒ 補強土壁	m3	23,039	23,040	L=410m
	(2-2-2) 搬入道路(2)	J:BH 掘削		m3	1,893	1,900	
		J:土砂運搬	100m盤造成 ⇒ 改良機(既存網野入口)	m3	1,893	1,890	L=250m
		J:改良機投入掘削		m3	1,893	1,900	
		J:改良工	100kg/m3	m3	1,893	1,900	
		J:改良後土掘削積込		m3	1,893	1,900	
		J:土砂運搬	改良機(既存網野入口) ⇒ 土堰堤盛土	m3	1,893	1,890	L=250m
	3/5 土堰堤土工 (3-1)	J:BH 掘削		m3	12,412	12,400	
		J:土砂運搬	土堰堤 ⇒ 改良機(既存網野入口)	m3	12,412	12,410	L=255m
		J:改良機投入掘削		m3	12,412	12,400	
		J:改良工	100kg/m3	m3	12,412	12,400	

数 量 総 括 表　1. 造成工

※ 計上数量:土木工事数量算出要領 1.6 設計表示単位及び数位(別表-1)により四捨五入。別表-1にない項目は類似工種に準じる。「ー」は他工種で計上する項目。

工　種	種　別	細　別	規格・寸法	単位	数　量	計上数量	摘　要
		J:改良後土掘削積込		m3	12,412	12,400	
		J:土砂運搬	改良機(既存網野入口) ⇒ 土堰堤	m3	12,412	12,410	L=255m
	(3-2) S:盛　土			m3	49,716	49,700	
	4/5場内土工						
	(4-1-1) 場内土工	J:BH 掘削	仮置場へ運搬土量	m3	15,000	15,000	
		J:土砂運搬	場内 ⇒ 仮置き場	m3	15,000	15,000	L=715m
		J:改良機投入掘削		m3	15,000	15,000	
		改良機設置・撤去		回	1	1	
		J:改良工	100kg/m3	m3	15,000	15,000	
		J:改良後土掘削積込		m3	15,000	15,000	
		J:土砂運搬	仮置き場 ⇒ 土堰堤	m3	15,000	15,000	L=510m
	(4-1-2) 場内土工	J:BH 掘削		m3	4,003	4,000	
		J:土砂運搬	場内 ⇒ 改良機(既存網野入口)	m3	4,003	4,000	L=460m
		J:改良機投入掘削		m3	4,003	4,000	
		J:改良工	100kg/m3	m3	4,003	4,000	
		J:改良後土掘削積込		m3	4,003	4,000	
		J:土砂運搬	改良機(既存網野入口) ⇒ 土堰堤	m3	4,003	4,000	L=255m
	(4-2) 場内土工	H:安定処理	50kg/m3、BH原位置混合	m3	39,220	39,200	
	(4-3) S:盛　土		V=全体盛土量50,373-安定処理土量35,298	m3	15,075	15,100	35,298.0m3の転圧は安定処理に含む
	(4-4)埋戻し工	J:BH 掘削		m3	536	540	
		S:埋戻し		m3	482	480	
		S:安定処理	50kg/m3、BH原位置混合	m3	482	480	
	5/5 水処理施設造成土工						
	(5-1)土工	J:BH 掘削		m3	15,000	15,000	
		J:土砂運搬	100m盤 ⇒ 仮置き場改良機	m3	15,000	15,000	L=500m
		J:改良機投入掘削		m3	15,000	15,000	
		J:改良工	100kg/m3	m3	15,000	15,000	
		J:改良後土掘削積込		m3	15,000	15,000	
		J:土砂運搬	仮置き場改良機 ⇒ 土堰堤 (100kg/m3)	m3	15,000	15,000	L=500m
	(5-2)土工	J:BH 掘削		m3	23,770	23,800	
		J:土砂運搬	100m盤 ⇒ 改良機(既存網野入口)	m3	23,770	23,770	L=250m
			V=23,770m3をV1=21,483m3(土堰堤へ運搬)				
			V2=2,287m3(場内へ運搬)				
		J:改良機投入掘削		m3	21,483	21,500	
		J:改良工	100kg/m3	m3	21,483	21,500	
		J:改良後土掘削積込		m3	21,483	21,500	
		J:土砂運搬	改良機(既存網野入口) ⇒ 土堰堤 (100kg/m3)	m3	21,483	21,480	L=250m
		J:改良機投入掘削	2,287*1.2	m3	2,287	2,300	
		J:改良工	50kg/m3	m3	2,287	2,300	
		J:改良後土掘削積込		m3	2,287	2,300	

数 量 総 括 表　1. 造成工

※ 計上数量:土木工事数量算出要領 1.6 設計表示単位及び数位(別表-1)により四捨五入。別表-1にない項目は類似工種に準じる。「ー」は他工種で計上する項目。

工　種	種　別	細　別	規格・寸法	単位	数　量	計上数量	摘　要
		J:土砂運搬	改良機(既存網野入口) ⇒ 場内 (50kg/m3)	m3	2,287	2,290	L=450m
	(5-3)埋戻し工	J:BH 掘削		m3	1,062	1,100	
		S:埋戻し		m3	956	960	
		S:安定処理	50kg/m3、BH原位置混合	m3	956	960	
	地盤改良工	中層混合処理工	WILL工法、改良費	m3	16,128.8	16,100	
			セメント系固化材、一般軟弱土用	t	1,951.6	1,952	
			特許使用料	m3	16,128.8	16,100	
	埋立地内:法面工						
	場内底部基面整正			m2	4,810.0	4,810	
	切土法面整形		1:2.0	m2	1,971.6	1,970	
	切土法面整形		管理道路法面部 1:1.5、植生マット	m2	778.9	780	①
			計	m2	2,750.5	2,750	
	盛土法面整形		1:2.0	m2	8,978.8	8,980	
	盛土法面整形		管理道路法面部 1:1.8、植生シート	m2	5,260.7	5,260	②
			計	m2	14,239.5	14,240	
	不陸整正		道路部 9%	m2	984.7	-	舗装不陸整正で計上
	不陸整正		道路部 レベル	m2	835.0	-	舗装不陸整正で計上
	不陸整正	搬入・管理・貯留提天端		m2	6,351.4	-	舗装不陸整正で計上
			計	m2	8,171.1	14,240	
	法面保護工						
	切土法面	植生マット	A=①:778.9+③:195.6	m2	974.5	970	
	盛土法面	植生シート	A=②:5,260.7+④:523.8	m2	5,784.5	5,780	
1-2 擁壁工							
1-2 擁壁工	ブロック積み擁壁	管理道路部					
		ブロック平均高		m	4.66	-	諸元
		ブロック延長		m	266.8	267	
	箱型擁壁工						
	ﾌﾟﾚｷｬｽﾄ部材・製作運搬工	A型	H1000*B1250*L2000	個	155.0	155	
		B型	H1000*B1250*L1500	個	28.0	28	
		製品据付工		m2	352.0	352	
	壁体工	中詰め砕石	4号30～20mm	m3	301.8	300	
		裏込砕石	4号30～20mm	m3	119.0	120	
		目地材	ネトロンシート、W500*L (980+270)	枚	169.0	169	
		吸出し防止材設置工		m2	409.7	410	
		連結材(SD345) 異形棒鋼 D16 L=500	W=227本 *0.5m*1.56kg/m=177kg(0.177t)	t	0.18	0.18	
	基礎工						
		基礎材工		m3	117.8	118	
		かごテンサー	テンサー(SS-1 W=400CM)4.7m2/1m Cリング22発/1m	m	163.7	164	
		暗渠排水管	波状管 Φ150mm	m	163.6	164	
	天端工						
		コンクリート	18-8-40(普通)	m3	78.7	79	

数 量 総 括 表　1. 造成工

※ 計上数量:土木工事数量算出要領 1.6 設計表示単位及び数位(別表-1)により四捨五入。別表-1にない項目は類似工種に準じる。「ー」は他工種で計上する項目。

工　種	種　別	細　別	規格・寸法	単位	数　量	計上数量	摘　要
		同上型枠	一般型枠	m2	250.9	250	
		同上目地	30m2未満　瀝青質目地板(t=20mm)	m2	2.8	3	
	補強盛土工						
	ジオテキスタイル敷設			m2	13,669.4	13,669	
	まき出し・敷均し, 締固め	補強盛土		m3	13,573.1	13,600	
	補強材ジオグリッド	EX-200(TA=121.6kN/m)		m2	14,359.6	14,360	
	のり面強化材 長繊維不織布	t=1.5mm以上		m2	3,274.3	3,274	
	水平排水材長繊維不織布	t=3.0mm以上		m2	4,672.9	4,673	
	砕石層	クラッシャラン　40～0(mm)		m3	1,704.8	1,700	k＝1×10-3～1×10-2(cm/s)
	分離材	不織布(長繊維系)t=1.5mm以		m2	1,800.1	1,800	
	排水工						
	吸出防止材	不織布(長繊維系)t=1.5mm以		m2	174.8	170	
	集水管	高密度ポリエチレン 有孔管(φ150)ダブル管		m	371.1	371	
	集水管	高密度ポリエチレン 無孔管(φ150)ダブル管		m	87.0	87	
	縦排水溝	高耐圧型面状排水材 AN8-300		m	649.7	650	

1-1. 造成工(1)					
種　　別	規　　格	算　式	計算数量	計上数量	備考
1-1-1 立木整理工			1 式	1 式	
1-1-2 土 工	**※土を必要とする盛土箇所の搬入受入れ状況を整え、連続して改良・運搬を行う。 J:地山土量　H:ほぐした土量　S:締固め後の土量**				
表土掘削運搬処理	J:掘削積込運搬	L=10km以下	10,693 m3	10,700 m3	
	J:残土処理費		10,693 m3	10,700 m3	
1/5 補強土土工 (1-1)	J:BH 掘削		7,177 m3	7,200 m3	
	J:土砂運搬	補強土壁 ⇒ 改良機(既存網野入口)	7,177 m3	7,180 m3	L=140m
	J:改良機投入掘削		7,177 m3	7,200 m3	
	改良機設置・撤去	※撤去は改良機不要時期に行なう	1 回	1 回	
	J:改良工	50kg/m3	7,177 m3	7,200 m3	
	J:改良後土掘削積込		7,177 m3	7,200 m3	
	J:土砂運搬	改良機(既存網野入口) ⇒ 補強土壁	7,177 m3	7,180 m3	L=130m
(1-2) S:盛　土		補強土壁部以外	19,357 m3	19,400 m3	場内造成で積算計上
		補強土壁部	11,572 m3	- m3	補強土壁部で積算計上
		計	30,929 m3	19,400 m3	
2/5 搬入道路					
(2-1) 搬入道路土工(1)	J:BH 掘削		4,150 m3	4,200 m3	
	J:土砂運搬	搬入道路 ⇒ 改良機(既存網野入口)	4,150 m3	4,150 m3	L=100m
	J:改良機投入掘削		4,150 m3	4,200 m3	
	J:改良工	50kg/m3	4,150 m3	4,200 m3	
	J:改良後土掘削積込		4,150 m3	4,200 m3	
	J:土砂運搬	改良機(既存網野入口) ⇒ 補強土壁	4,150 m3	4,150 m3	L=155m
(2-2-1) 搬入道路土工(2)	J:BH 掘削		23,039 m3	23,000 m3	
	J:土砂運搬	搬入道路造成 ⇒ 改良機(仮置き場)	23,039 m3	23,040 m3	L=495m
	J:改良機投入掘削		23,039 m3	23,000 m3	
	J:改良工	50kg/m3	23,039 m3	23,000 m3	
	J:改良後土掘削積込		23,039 m3	23,000 m3	
	J:土砂運搬	改良機(仮置き場) ⇒ 補強土壁	23,039 m3	23,040 m3	L=410m

1-1. 造成工(2)					
種　　別	規　　格	算　式	計算数量	計上数量	備考
(2-2-2) 搬入道路(2)	J:BH 掘削		m3 1,893	m3 1,900	
	J:土砂運搬	100m盤造成 ⇒ 改良機(既存網野入口)	m3 1,893	m3 1,890	L=250m
	J:改良機投入掘削		m3 1,893	m3 1,900	
	J:改良工	100kg/m3	m3 1,893	m3 1,900	
	J:改良後土掘削積込		m3 1,893	m3 1,900	
	J:土砂運搬	改良機(既存網野入口) ⇒ 土堰堤盛土	m3 1,893	m3 1,890	L=250m
3/5 土堰堤土工 (3-1)	J:BH 掘削		m3 12,412	m3 12,400	
	J:土砂運搬	土堰堤 ⇒ 改良機(既存網野入口)	m3 12,412	m3 12,410	L=255m
	J:改良機投入掘削		m3 12,412	m3 12,400	
	J:改良工	100kg/m3	m3 12,412	m3 12,400	
	J:改良後土掘削積込		m3 12,412	m3 12,400	
	J:土砂運搬	改良機(既存網野入口) ⇒ 土堰堤	m3 12,412	m3 12,410	L=255m
(3-2) S:盛　土			m3 49,716	m3 49,700	
4/5場内土工					
(4-1-1) 場内土工	J:BH 掘削	仮置場へ運搬土量	m3 15,000	m3 15,000	
	J:土砂運搬	場内 ⇒ 仮置き場	m3 15,000	m3 15,000	L=715m
	J:改良機投入掘削		m3 15,000	m3 15,000	
	改良機設置・撤去		回 1	回 1	
	J:改良工	100kg/m3	m3 15,000	m3 15,000	
	J:改良後土掘削積込		m3 15,000	m3 15,000	
	J:土砂運搬	仮置き場 ⇒ 土堰堤	m3 15,000	m3 15,000	L=510m
(4-1-2) 場内土工	J:BH 掘削		m3 4,003	m3 4,000	
	J:土砂運搬	場内 ⇒ 改良機(既存網野入口)	m3 4,003	m3 4,000	L=460m
	J:改良機投入掘削		m3 4,003	m3 4,000	
	J:改良工	100kg/m3	m3 4,003	m3 4,000	
	J:改良後土掘削積込		m3 4,003	m3 4,000	
	J:土砂運搬	改良機(既存網野入口) ⇒ 土堰堤	m3 4,003	m3 4,000	L=255m
(4-2) 場内土工	H:安定処理	50kg/m3、BH原位置混合	m3 39,220	m3 39,200	
(4-3) S:盛　土		V=全体盛土量50,373-安定処理土量35,298	m3 15,075	m3 15,100	#REF!

1-1. 造成工(3)					
種　　別	規　　格	算　式	数　量	計 上 数 量	備考
(4-4)埋戻し工	J:BH 掘削		536 m3	540 m3	
	S:埋戻し		482 m3	480 m3	
	S:安定処理	50kg/m3、BH原位置混合	482 m3	480 m3	
5/5 水処理施設造成土工					
(5-1)土工	J:BH 掘削		15,000 m3	15,000 m3	
	J:土砂運搬	100m盤 ⇒ 仮置き場改良機	15,000 m3	15,000 m3	L=500m
	J:改良機投入掘削		15,000 m3	15,000 m3	
	J:改良工	100kg/m3	15,000 m3	15,000 m3	
	J:改良後土掘削積込		15,000 m3	15,000 m3	
	J:土砂運搬	仮置き場改良機 ⇒ 土堰堤(100kg/m3)	15,000 m3	15,000 m3	L=500m
(5-2)土工	J:BH 掘削		23,770 m3	23,800 m3	
	J:土砂運搬	100m盤 ⇒ 改良機(既存網野入口)	23,770 m3	23,770 m3	L=250m
		V=23,770m3をV1=21,483m3(土堰堤へ運搬)			
		V2=2,287m3(場内へ運搬)			
	J:改良機投入掘削		21,483 m3	21,500 m3	
	J:改良工	100kg/m3	21,483 m3	21,500 m3	
	J:改良後土掘削積込		21,483 m3	21,500 m3	
	J:土砂運搬	改良機(既存網野入口) ⇒ 土堰堤 (100kg/m3)	21,483 m3	21,480 m3	L=250m
	J:改良機投入掘削		2,287 m3	2,300 m3	
	J:改良工	50kg/m3	2,287 m3	2,300 m3	
	J:改良後土掘削積込		2,287 m3	2,300 m3	
	J:土砂運搬	改良機(既存網野入口) ⇒ 場内(50kg/m3)	2,287 m3	2,290 m3	L=450m
(5-3)埋戻し工	J:BH 掘削		1,062 m3	1,100 m3	
	S:埋戻し		956 m3	960 m3	
	S:安定処理	50kg/m3、BH原位置混合	956 m3	960 m3	

1-1. 造成工(4)					
種　　別	規　　格	算　式	数　量	計上数量	備考
地盤改良工	中層混合処理工	WILL工法、改良費	m3 16,128.8	m3 16,100	
		セメント系固化材、一般軟弱土用	t 1,951.6	t 1,952	
		特許使用料	m3 16,128.8	m3 16,100	
埋立地内:法面工					
場内底部基面整正			m^2 4,810.0	m2 4,810	
切土法面整形		1:2.0	m^2 1,971.6	m2 1,970	
切土法面整形		管理道路法面部　1:1.5、植生マット	m^2 778.9	m2 780	①
		計	m^2 2,750.5	m2 2,750	
盛土法面整形		1:2.0	m^2 8,978.8	m2 8,980	
盛土法面整形		管理道路法面部　1:1.8、植生シート	m^2 5,260.7	m2 5,260	②
		計	m^2 14,239.5	m2 14,240	
不陸整正		道路部　9%	m^2 984.7	m2 –	舗装不陸整正で計上
不陸整正		道路部　ﾚﾍﾞﾙ	m^2 835.0	m2 –	舗装不陸整正で計上
不陸整正	搬入・管理・貯留提天端		m^2 6,351.4	m2 –	舗装不陸整正で計上
		計	m^2 8,171.1	m2 14,240	
法面保護工					
切土法面	植生マット	A=①:778.9+③:195.6	m^2 974.5	m2 970	
盛土法面	植生シート	A=②:5,260.7+④:523.8	m^2 5,784.5	m2 5,780	
擁壁工			式 1	式 1	

No.

運土計画

(1-2)土工集計表

種別	体積(m3)	備考
(1/5) 補強土壁土工		
掘削	(1-1) 7,177	C3
盛土	(S1)補強土壁部以外 19,357	場内造成で積算 B2
盛土	(S2)補強土壁部 11,572	補強土壁で積算 B3
計	(1-2) 30,929	B2+B3
運土対象外 表土	1,167	H4
(2/5) 搬入道路土工		
搬入道路(1) 掘削	(2-1) 4,150	C1
搬入道路(2) 掘削	(2-2) 24,932	C2
運土対象外 表土	3,362	H2+H3
(3/5) 土堰堤土工		
掘削	(3-1) 12,412	C5
盛土	(3-2) 49,716	B5
運土対象外 表土	1,351	H4

種別	体積(m3)	備考
(4/5) 場内土工		
掘削(1)	(4-1) 19,003	C4-1
3,500m2高4.3m程度 仮置場における量	(4-1-1) 15,000	C4-1の内 仮置き場へ
	(4-1-2) 4,003	C4-1の内 土堰堤へ
掘削(2)	(4-2) 39,220	C4-2
計	58,223	C4-1+C4-2
盛土	(4-3) 50,373	B4
埋戻し	482	U1
運土対象外 表土	4,813	H5
(5/5) 水処理設備造成土工		
盤造成土工	(5-1-1) 26,356	C3
	構造物残土 7,281	K1
水処理設備土工	(5-1-2) 6,195	仮置き場の 改良機へ運搬
計	(5-1) 39,832	(5-1-1)+K1 +(5-1-2)
(5-1)土量の内	15,000	仮置き場の 改良機へ運搬
(5-1)土量の内	(5-2) 23,770	網野入口の 改良機へ運搬
(5-2)土量の内	21,483	改良後 土堰堤へ運搬
(5-2)土量の内	2,287	改良後 場内へ運搬
(5-1)土量の内	1,062	100m盤埋戻し
埋戻し	(5-3) 956	B1
表土合計	10,693	H1～H5

No.

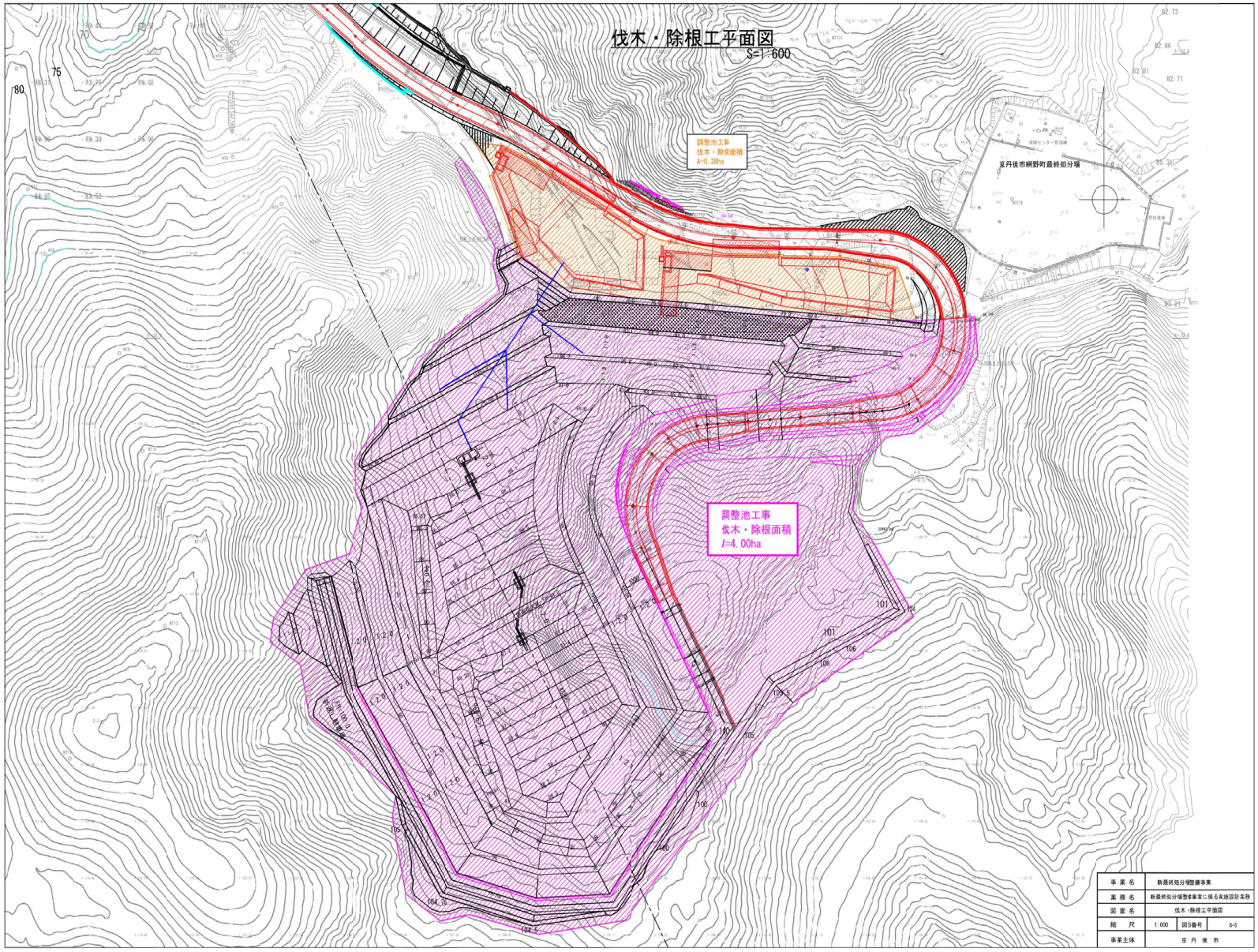
雨水構造物残土

構造物残土合計

種別	体積(m3)	
処分場本体工残土		
遮水工	493	地山土量
地下水	678	地山土量
区域内排水工	1,430	地山土量
区域外排水工	2,190	地山土量
防災工	2,490	地山土量
計	K1 7,281	地山土量
ピット	403	盛土控除量
計	403	② 盛土控除量
合計	K2 403	盛土量

種別	延長(m)	備考

1-1. 立木整理工					
種　　別	規　　格	算　式	数　量	計上数量	備考
立木整理工		実面積A=4.0ha/調査結果A=0.25ha=16倍			
胸高直径調査結果	10cm以下	調査結果*倍率(工事対象実面積/調査面積) N=25本*16倍	本 400	本 400	
	16cm以下	N=83本*16	本 1,328	本 1,328	
	22cm以下	N=58本*16	本 928	本 928	
	28cm以下	N=29本*16	本 464	本 464	
	28cm以上	N=28本*16	本 448	本 448	
	計		本 3,568	本 3,568	
	※嵩増し係数,単位重量に明確な基準はないが、通常使用されている数値である。				
幹	材積	調査結果*倍率(工事対象実面積/調査面積) V=48.346m3*16	m3 773.5	m3 774	V
	嵩増し体積	積込・運搬対象	m3 773.5	m3 774	(1.0～1.1) V*1.0
	処分費対象重量		t 618.8	t 619	V*0.8t/m3
枝 葉	材積	V=12.557m3*16	m3 200.9	m3 201	V
	嵩増し体積	積込・運搬対象	m3 301.4	m3 301	(1.5～3.0) V*1.5
	処分費対象重量		t 60.3	t 60	V*0.3t/m3
根	材積	V=15.935m3*16	m3 255.0	m3 255	V
	嵩増し体積		m3 306.0	m3 306	(1.2～1.5) V*1.2
	処分費対象重量		t 127.5	t 128	V*0.5t/m3


伐木・除根工平面図
S=1:600
調整池工事
伐木・除根面積
A=0.38ha
京丹後市網野町最終処分場
調整池工事
伐木・除根面積
A=4.00ha
事業名
新最終処分場整備事業
業務名
新最終処分場整備事業に係る実施設計業務
図面名
伐木・除根工平面図
縮尺
1:600
図面番号
6-5
事業主体
京丹後市

1-1-2. 地盤改良集計表				
種　　別	規　　格	算　式	数　　量	備考
地盤改良工	中層混合処理工	WILL工法、改良費	m3 16,128.8	
		セメント量、110kg/m3		
		16129m3*110.0kg/m3÷1,000*1.1	t 1,951.6	
		特許使用料	m3 16,128.8	

1-1-2　地盤改良工

固化改良

測点NO.	距離（m）	面積（㎡）	平均（㎡）	立積（m^3）
5+16.6	—	399.7		
6	3.4	399.7	399.70	1,359.0
7	20.0	265.0	332.35	6,647.0
8	20.0	182.7	223.85	4,477.0
9	20.0	97.0	139.85	2,797.0
9+17.5	17.5	0.0	48.50	848.8
				16,128.8

No.

法面・基面整形集計表(1)

種別	面積(m2)	備考
C:埋立地内 切土1:2.0		
1	458.5	
2	657.6	
3	647.4	
計	1,763.5	
*1.118 実面積	1,971.6	
C:埋立地外 切土1:1.5		
4	157.6	
5	54.5	
6	413.9	
7	22.0	
計	648.0	
*1.202 実面積	植生マット 778.9	
T:底部 基面整正		
1	1,700.0	
2	2,200.0	
3	910.0	
計	4,810.0	
D:場内道路部 不陸整正	9.0%	
1	44.0	
3	229.9	
4	58.3	
6	150.0	
8	498.6	
計	980.8	
*1.004 実面積	984.7	
C:埋立地外切土平場 植生マット、整正なし	8.895%	
8	194.8	
*1.004 実面積	植生マット、整正なし 195.6	③

種別	面積(m2)	備考
D:場内道路部 不陸整正	レベル	
2	44.7	
5	62.4	
7	699.1	
9	28.8	
計	835.0	
B:埋立地内 盛土1:2.0		
1	1,067.7	
2	410.3	
3	275.0	
4	437.2	
5	397.8	
6-1	433.3	
6-2	180.8	
7	268.9	
8	567.4	
9	638.0	
10	209.7	
11	1,451.5	
12	1,693.5	
計	8,031.1	
*1.118 実面積	8,978.8	
B:埋立地外 盛土1:1.8		
13	131.6	
14	1,299.1	
15	1,844.5	
16	415.7	
17	540.0	
18	367.6	
計	4,598.5	
*1.144 実面積	植生シート 5,260.7	
B:埋立地外 植生シート、整正なし	8.895%	
19	390.4	
20	131.3	
計	521.7	
*1.004 実面積	植生シート、整正なし 523.8	④

1-2. 擁壁工

種　　別	規　　格	算　式	数　量	計上数量	備考
ブロック積み擁壁	管理道路部				
	ブロック平均高	H=	m 4.66	-	
	ブロック延長	L=	m 266.8	m 267	
箱型擁壁工					
ﾌﾟﾚｷｬｽﾄ部材・製作運搬工	A型	H1000*B1250*L2000	個 155.0	個 155	
	B型	H1000*B1250*L1500	個 28.0	個 28	
	製品据付工		m2 352.0	m2 352	
壁体工	中詰め砕石	4号30～20mm	m3 301.8	m3 300	
	裏込砕石	4号30～20mm	m3 119.0	m3 120	
	目地材	ネトロンシート、W500*L （980+270）	枚 169.0	枚 169	
	吸出し防止材設置工		m2 409.7	m2 410	
	連結材(SD345) 異形棒鋼　D16　L=500	W=227本*0.5m*1.56kg/m=177kg(0.18t)	t 0.18	t 0.18	
基礎工					
	基礎材工		m3 117.8	m3 118	
	かごテンサー	テンサー(SS-1　W=400CM)4.7m2/1m Cリング22発/1m	m 163.7	m 164	
	暗渠排水管	波状管　Φ150mm	m 163.6	m 164	
天端工					
	コンクリート	18-8-40(普通)	m3 78.7	m3 79	
	同上型枠	一般型枠	m2 250.9	m2 250	
	同上目地	30m2未満　瀝青質目地板(t=20mm)	m2 2.8	m2 3	

1-2. 擁壁工

種　　別	規　　格	算　式	数　量	計上数量	備考
補強盛土工					
ジオテキスタイル敷設			m2 13,669.4	m2 13,669	
まき出し・敷均し，締固め	補強盛土		m3 13,573.1	m3 13,600	
補強材ジオグリッド	EX-200(TA=121.6kN/m)		m2 14,359.6	m2 14,360	
のり面強化材 長繊維不織布	t=1.5mm以上		m2 3,274.3	m2 3,274	
水平排水材長繊維不織布	t=3.0mm以上		m2 4,672.9	m2 4,673	
砕石層	クラッシャラン　40～0(mm)		m3 1,704.8	m3 1,700	k＝1×10-3～1×10-2(cm/s)
分離材	不織布(長繊維系)t=1.5mm以上		m2 1,800.1	m2 1,800	
排水工					
吸出防止材	不織布(長繊維系)t=1.5mm以上		m2 174.8	m2 170	
集水管	高密度ポリエチレン 有孔管(φ150)ダブル管		m 371.1	m 371	
集水管	高密度ポリエチレン 無孔管(φ150)ダブル管		m 87.0	m 87	
縦排水溝	高耐圧型面状排水材 AN8-300		m 649.7	m 650	

平均高調書									
(管理道路部)ブロック積み擁壁									
測点	距離 (m)	高さ(m)	平均高(m)	面積(m2)	測点	距離 (m)	高さ(m)	平均高(m)	面積(m2)
ブロック(1)									
	―	0.750	―	―					
	24.5	3.750	2.25	55.1					
	22.8	5.750	4.75	108.3					
	31.3	5.750	5.75	180.0					
	21.2	5.750	5.75	121.9					
	13.6	5.750	5.75	78.2					
	13.4	0.750	3.25	43.6	*1.118				
小計	126.8		小計	587.1	656.4				
ブロック(2)	―	0.750	―	―					
	11.3	3.750	2.25	25.4					
	5.4	3.750	3.75	20.3					
	9.0	4.750	4.25	38.3					
	1.2	5.250	5.00	6.0					
	34.8	5.500	5.38	187.2					
	25.1	5.750	5.63	141.3					
	1.1	5.750	5.75	6.3					
	9.2	0.750	3.25	29.9	*1.118				
小計	97.1		小計	454.7	508.4				
ブロック(3)	―	0.750	―	―					
	7.1	5.750	3.25	23.1					
	26.8	5.750	5.75	154.1					
	3.0	3.200	4.48	13.4					
	6.0	0.750	1.98	11.9	*1.118				
小計	42.9		小計	202.5	226.4				
計	266.8			1,244.3					
		平均高H=		4.66					
擁壁平面図に面積、延長記載の指示に対して、上記の小計を計算、平面図に記載。									

ブロック積み擁壁　単位当り数量

数 量 計 算 書

ブロック積み擁壁　　10m当り

項　　目	算　　式	単位	数　量
平均壁高　H=4.66m			
積みブロック	W=42.7kg/個　N=8.2個/m2　0.35*0.35*0.35 N=　52.10　　*　　8.2	個	427.22
積み面積	平均断面斜長5.21m A=　5.21　　*　10.00	m2	52.10
胴込め,裏込めコンクリート	V= 52.1m2*(0.22+0.23)m3/m2	m3	23.45
同上型枠	A=　52.10	m2	52.10
(RC-40) 裏込め砕石	V=　1.09　　*　10.00	m3	10.90
基礎コンクリート	V= (0.5*(0.20+0.96)*0.38+0.96*0.20)*10.0	m3	4.12
同上型枠	A= (0.58+0.20)*10.0+(0.5*(0.20+0.96)*0.38+0.96*0.20)	m2	8.21
t =0.20(RC-40) 基礎砕石	A=　0.96　　*　10.00	m2	9.60
基面整正	A=　0.96　　*　10.00	m2	9.60

箱型擁壁　数量調書

数 量 計 算 書

箱型擁壁集計表　　延長163.33m当たり

項　　目	算　　式	単位	数　量
平均壁高　H=2.17m			
箱型擁壁（A型）	H1000×B1250×L2000　1304ｋｇ	個	155.00
箱型擁壁（端部B型）	H1000×B1250×L1500　1028ｋｇ	個	28.00
箱型積み面積		m2	352.00
(S-40) 中詰め砕石	V= 301.83	m3	301.83
(S-40) 裏込め砕石	V= 119.00	m3	119.00
端部止めコンクリート	V= 7.42	m3	7.42
ネトロンシート	N= 169.00	枚	169.00
吸出し防止材	A= 409.68	m2	409.68
異形棒鋼　D16	L=0.5m/本 N= 227.00	本	227.00
かごテンサー	A= 821.75	m2	821.75
ネオドレーンパイプ	L= 1.00　＊ 163.33	m	163.33
天端コンクリート	V=	m3	78.71
同上型枠	A=	m2	250.88
同上目地	A=	m2	2.77

各段（上から数える）の砕石体積は、展開図から得られる各段別換算個数にA型1個当たりに乗じて集計する。

壁体はA、Ah、B、Bh型の４種あり、換算個数として各正面面積を考え、A型（H 1.0m×L 2.0m）の係数を1とし、Ah （H 0.5m×L 2.0m）を係数0.5、B（H 1.0m×L 1.5m）を係数0.75、Bh(B 0.5m×L 1.5m）を係数0.375としてそれらを実個数に乗じた換算個数を用いる。

（1）充填材（中詰部・A型1個当たり）

壁体外寸法体積	=	幅	×	高さ	×	長さ
	=	1.250	×	1.000	×	2.000
	=	2.500	m^3			
壁体体積控除分	=	箱型擁壁体積	−	正面化粧分		
	=	0.552	−	0.047		
	=	0.505	m^3			
砕石体積	=	壁体外寸法体積	−	壁体体積控除分		
	=	2.500	−	0.505		
	=	1.995	m^3			

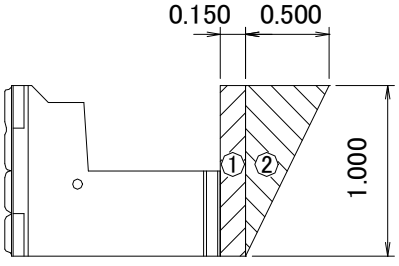
（2）充填材（裏込部・A型1個当たり）

・最上段

砕石体積	=	幅	×	高さ	×	長さ
（①）	=	0.150	×	1.000	×	2.000
	=	0.300	m^3			

・その他の段

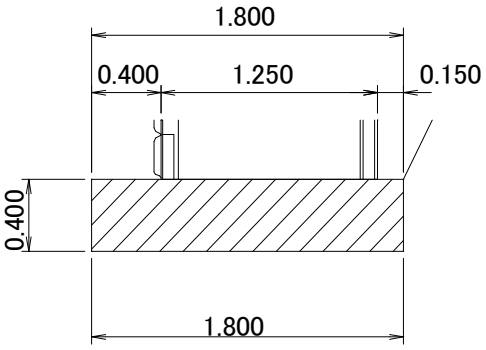
砕石体積	=	①	+	小段幅	×	高さ	×	長さ	/	2
（①+②）	=	0.300	+	0.500	×	1.000	×	2.000	/	2
	=	0.800	m^3							



側面図

（3）基礎砕石

側面図



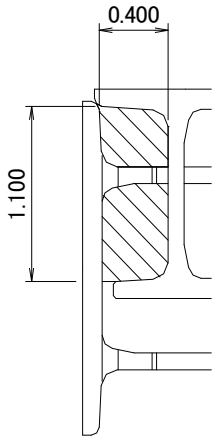
基礎厚 ： t = 0.400 m

基礎砕石の裏勾配 ： K= 0

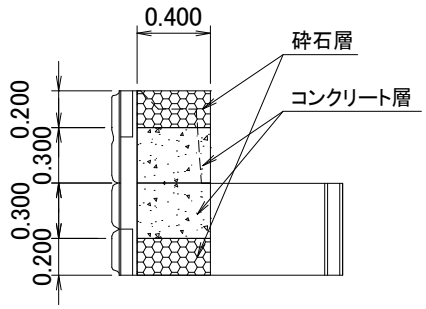
基礎砕石体積 = （上辺 + 下辺） × 高さ / 2 × 基礎延長
= （ 1.800 + 1.800 ） × 0.400 / 2 × 基礎延長
= 0.720 × 基礎延長 （m^3）

（4）端部止めコンクリート

平面図



側面図



単位コンクリート量 = 幅 × 幅 × 高さ
（1箇所当たり） = 1.100 × 0.400 × 0.600
= 0.264 m^3

端部止めコンクリート体積 = 単位コンクリート量 × 箇所数
= 0.264 × n （m^3）

※壁体材（中詰部）の全砕石体積から端部止めコンクリート体積を控除する。

0.00

（5）排水管（暗渠パイプφ150以上）

総延長　＝　基礎延長　L　（m）

（6）吸い出し防止材

・最上段　面積　＝　高さ　×　長さ　×　換算個数
＝　1.000　×　2.000　×　換算個数　（m^2）

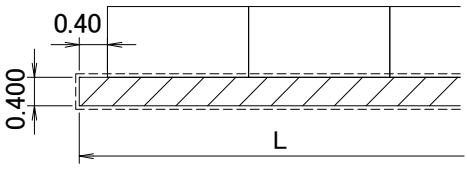
・その他の段　面積　＝　背面の斜長　×　長さ　×　換算個数
（最上段を除く）　＝　$\sqrt{1.000^2 + 0.500^2}$　×　2.000　×　換算個数
＝　2.236　×　換算個数　（m^2）

・基礎　面積　＝　背面の斜長　×　基礎延長
＝　$\sqrt{0.400^2 + (0.400 \times 0.000)^2}$ ×　L
＝　0.400　×　L　（m^2）

※吸い出し防止材の重ね合わせ等については別途、計上する事。

（7）かごテンサー（基礎砕石拘束材）

正面図

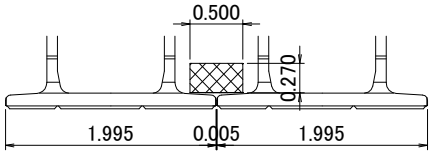


単位長　＝　基礎砕石の周長　＋　重ね合わせ長 0.300m
＝　1.800　＋　1.800　＋　0.400
＋　$\sqrt{0.400^2 + (0.400 \times 0.000)^2}$　＋　0.300
＝　4.700　m

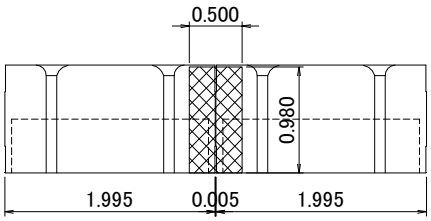
面積　＝　単位長　×　（ 基礎延長　＋　端部巻き込み分　×　基礎スパン数 ）
＝　4.700　×　（ L ＋ 2　×　0.400　× 基礎スパン数 ）　（m^2）

（8）壁体目地材（砕石流出防止用）

平面図



背面図



・A型、B型用　サイズ　＝　500　mm　×　（ 980 ＋ 270 ）　mm

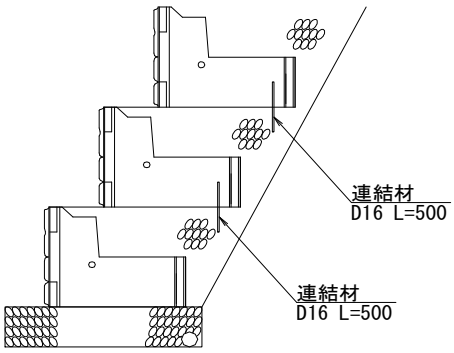
枚数　＝　端部止め用製品を除くA型・B型の製品個数＋端部止め用製品個数/2 （枚）

・Ah型、Bh型用　サイズ　＝　500　mm　×　（ 490 ＋ 135 ）　mm

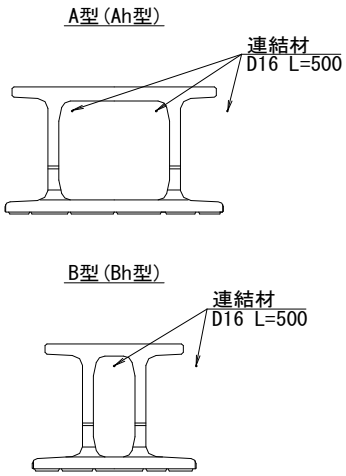
枚数　＝　Ah・Bh型の製品個数　（枚）

（9）連結材(D16 SD345 L=500mm）

側面図



平面図



連結材本数　＝　端部止め用製品を除くA･Ah型の製品個数 × 2 + B･Bh型の製品個数 × 1
+ 製品目地数 × 1 － 控除連結材数（本）

※全連結材本数から基礎部本数を控除する。

箱型擁壁数量集計表

名　称	規　格		単位	数 量
フリーウォール	A型		個	155
	Ah型		個	0
	B型		個	28
	Bh型		個	0
	計		個	183
充填材	単粒度砕石 S-40前後	中詰部	m^3	301.83
		裏込部		119.00
基礎砕石	単粒度砕石　S-40前後		m^3	117.82
端部止めコンクリート	$\sigma ck=18N/mm^2$		m^3	7.42
排水管	暗渠パイプ　φ150以上		m	163.64
吸い出し防止材	タフネルEX		m^2	409.72
かごテンサー	テンサー ss-1		m^2	821.75
壁体目地材	ネトロンシート Z-31P	500mm ×（980+270）mm	枚	169
		500mm ×（490+135）mm		0
連結材	D16（SD345） L=500		本	227 （ 177.1 kg ）

製品個数

段数	フリーウォール L工法						換算個数
	A	Ah	B	Bh	端A	端B	
1	10					2	10
2	12					2	12
3	12					2	12
4	14					2	14
5	14					2	14
6	14					2	14
7	13					2	13
8	14					2	14
9	9					2	9
10	11					2	11
11	7					2	7
12	12					2	12
13	8					2	8
14	5					2	5
計	155	0	0	0	0	28	155

壁体材、端部止めコンクリート

		充填材(中詰部)			壁体材(裏込部)		端部止めコンクリート	
段数	換算個数	体積	端部止め(控除分)	端部止め控除後体積	小段幅	体積	端部止め	体積
		(m^3)			(m)	(m^3)	(箇所数)	(m^3)
1	10	19.95	−0.53	19.42		3.00	2	0.53
2	12	23.94	−0.53	23.41	0.50	9.60	2	0.53
3	12	23.94	−0.53	23.41	0.50	9.60	2	0.53
4	14	27.93	−0.53	27.40	0.50	11.20	2	0.53
5	14	27.93	−0.53	27.40	0.50	11.20	2	0.53
6	14	27.93	−0.53	27.40	0.50	11.20	2	0.53
7	13	25.94	−0.53	25.41	0.50	10.40	2	0.53
8	14	27.93	−0.53	27.40	0.50	11.20	2	0.53
9	9	17.96	−0.53	17.43	0.50	7.20	2	0.53
10	11	21.95	−0.53	21.42	0.50	8.80	2	0.53
11	7	13.97	−0.53	13.44	0.50	5.60	2	0.53
12	12	23.94	−0.53	23.41	0.50	9.60	2	0.53
13	8	15.96	−0.53	15.43	0.50	6.40	2	0.53
14	5	9.98	−0.53	9.45	0.50	4.00	2	0.53
計	155	309.25	−7.42	301.83		119.00	28	7.42

基礎砕石、吸い出し防止材、かごテンサー

	基礎砕石		吸い出し防止材			かごテンサー		
段数	基礎延長 (m)	体積 (m^3)	製品換算個数	基礎延長 (m)	面積 (m2)	テンサー延長 (m)	基礎スパン数	面積 (m2)
1	5.67	4.08	10	5.67	22.27	6.47	1	30.41
2	12.40	8.93	12	12.40	31.79	13.20	1	62.04
3	7.94	5.72	12	7.94	30.01	8.74	1	41.08
4	11.70	8.42	14	11.70	35.98	12.50	1	58.75
5	11.63	8.37	14	11.63	35.96	12.43	1	58.42
6	13.65	9.83	14	13.65	36.77	14.45	1	67.92
7	10.88	7.83	13	10.88	33.42	11.68	1	54.90
8	12.57	9.05	14	12.57	36.34	13.37	1	62.84
9	12.29	8.85	9	12.29	25.05	13.09	1	61.52
10	13.69	9.86	11	13.69	30.08	14.49	1	68.10
11	14.22	10.24	7	14.22	21.34	15.02	1	70.59
12	13.72	9.88	12	13.72	32.32	14.52	1	68.24
13	12.24	8.81	8	12.24	22.79	13.04	1	61.29
14	11.04	7.95	5	11.04	15.60	11.84	1	55.65
計	163.64	117.82	155	163.64	409.72	174.84	14	821.75

壁体目地材、連結材

	壁体目地材		連結材
段数	500mm ×（980+ 270）mm （枚）	500mm ×（490+ 135）mm （枚）	D16 L＝500 （本）
1	11		22
2	13		18
3	13		25
4	15		25
5	15		25
6	15		22
7	14		23
8	15		23
9	10		9
10	12		13
11	8		0
12	13		16
13	9		6
14	6		0
計	169	0	227

集計

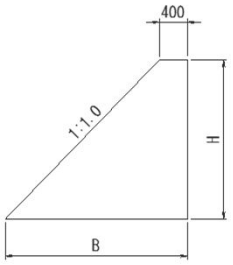
段数	砕石体積 (m^3)				
	壁体材（中詰部）	壁体材（裏込部）	端部止めめコンクリート（控除分）	基礎砕石	全体積
1	19.95	3.00	−0.53	4.08	26.50
2	23.94	9.60	−0.53	8.93	41.94
3	23.94	9.60	−0.53	5.72	38.73
4	27.93	11.20	−0.53	8.42	47.02
5	27.93	11.20	−0.53	8.37	46.97
6	27.93	11.20	−0.53	9.83	48.43
7	25.94	10.40	−0.53	7.83	43.64
8	27.93	11.20	−0.53	9.05	47.65
9	17.96	7.20	−0.53	8.85	33.48
10	21.95	8.80	−0.53	9.86	40.08
11	13.97	5.60	−0.53	10.24	29.28
12	23.94	9.60	−0.53	9.88	42.89
13	15.96	6.40	−0.53	8.81	30.64
14	9.98	4.00	−0.53	7.95	21.40
	309.25	119.00	−7.42	117.82	538.65

天端コンクリート 数量集計表

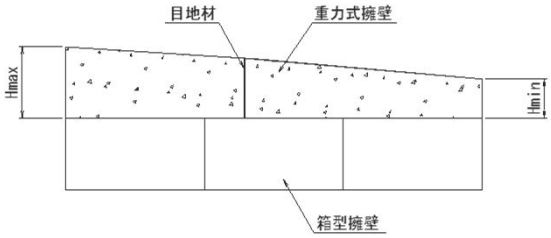
名称	種別		単位	数量	備考
躯体工	コンクリート	σck=18N/mm2	m^3	78.71	
	型枠	コンクリート用	m^2	250.88	
	目地		m^2	2.77	

天端コンクリート

断面図



正面展開図



区間番号	Hmax (m)	Hmin (m)	H平均 (m)	L(m)
①	0.410	0.410	0.410	18.294
②	0.410	0.210	0.310	1.706
③	1.210	0.200	0.705	9.267
④	1.200	0.200	0.700	12.004
⑤	1.200	0.200	0.700	11.538
⑥	1.200	0.200	0.700	11.298
⑦	1.200	0.200	0.700	11.237
⑧	1.200	0.200	0.700	11.247
⑨	1.200	0.200	0.700	12.483
⑩	1.200	0.200	0.700	2.173
⑪	1.200	0.931	1.066	0.588
⑫	1.328	0.931	1.130	9.852
⑬	1.328	0.787	1.058	2.412
⑭	0.787	0.609	0.698	2.317
⑮	0.609	0.200	0.405	0.729
⑯	1.200	0.438	0.819	1.347
⑰	0.438	0.150	0.294	3.941
⑱	1.150	0.244	0.697	12.392
⑲	0.520	0.244	0.382	9.730
⑳	0.520	0.200	0.360	1.700
㉑	1.200	0.200	0.700	5.313
㉒	1.200	0.100	0.650	5.844

名　　称	種　　別	単位	数量
コンクリート			
σck=18N/mm2			
①	0.410 × (0.400 × 2 + 0.410) ÷ 2 × 18.294	m^3	4.538
②	0.310 × (0.400 × 2 + 0.310) ÷ 2 × 1.706	m^3	0.294
③	0.705 × (0.400 × 2 + 0.705) ÷ 2 × 9.267	m^3	4.916
④	0.700 × (0.400 × 2 + 0.700) ÷ 2 × 12.004	m^3	6.302
⑤	0.700 × (0.400 × 2 + 0.700) ÷ 2 × 11.538	m^3	6.057
⑥	0.700 × (0.400 × 2 + 0.700) ÷ 2 × 11.298	m^3	5.931
⑦	0.700 × (0.400 × 2 + 0.700) ÷ 2 × 11.237	m^3	5.899
⑧	0.700 × (0.400 × 2 + 0.700) ÷ 2 × 11.247	m^3	5.905
⑨	0.700 × (0.400 × 2 + 0.700) ÷ 2 × 12.483	m^3	6.554
⑩	0.700 × (0.400 × 2 + 0.700) ÷ 2 × 2.173	m^3	1.141
⑪	1.066 × (0.400 × 2 + 1.066) ÷ 2 × 0.588	m^3	0.585
⑫	1.130 × (0.400 × 2 + 1.130) ÷ 2 × 9.852	m^3	10.743
⑬	1.058 × (0.400 × 2 + 1.058) ÷ 2 × 2.412	m^3	2.371
⑭	0.698 × (0.400 × 2 + 0.698) ÷ 2 × 2.317	m^3	1.211
⑮	0.405 × (0.400 × 2 + 0.405) ÷ 2 × 0.729	m^3	0.178
⑯	0.819 × (0.400 × 2 + 0.819) ÷ 2 × 1.347	m^3	0.893
⑰	0.294 × (0.400 × 2 + 0.294) ÷ 2 × 3.941	m^3	0.634
⑱	0.697 × (0.400 × 2 + 0.697) ÷ 2 × 12.392	m^3	6.465
⑲	0.382 × (0.400 × 2 + 0.382) ÷ 2 × 9.730	m^3	2.197
⑳	0.360 × (0.400 × 2 + 0.360) ÷ 2 × 1.700	m^3	0.355
㉑	0.700 × (0.400 × 2 + 0.700) ÷ 2 × 5.313	m^3	2.789
㉒	0.650 × (0.400 × 2 + 0.650) ÷ 2 × 5.844	m^3	2.754
合計		m^3	78.712
型枠			
コンクリート用			
①	(0.410 + 0.580) × 18.294	m^2	18.11
②	(0.310 + 0.438) × 1.706	m^2	1.28
③	(0.705 + 0.997) × 9.267	m^2	15.77
④	(0.700 + 0.990) × 12.004	m^2	20.29
⑤	(0.700 + 0.990) × 11.538	m^2	19.50
⑥	(0.700 + 0.990) × 11.298	m^2	19.09
⑦	(0.700 + 0.990) × 11.237	m^2	18.99
⑧	(0.700 + 0.990) × 11.247	m^2	19.01
⑨	(0.700 + 0.990) × 12.483	m^2	21.10
⑩	(0.700 + 0.990) × 2.173	m^2	3.67
⑪	(1.066 + 1.508) × 0.588	m^2	1.51
⑫	(1.130 + 1.598) × 9.852	m^2	26.88
⑬	(1.058 + 1.496) × 2.412	m^2	6.16
⑭	(0.698 + 0.987) × 2.317	m^2	3.90
⑮	(0.405 + 0.573) × 0.729	m^2	0.71
⑯	(0.819 + 1.158) × 1.347	m^2	2.66
⑰	(0.294 + 0.416) × 3.941	m^2	2.80
⑱	(0.697 + 0.986) × 12.392	m^2	20.85
⑲	(0.382 + 0.540) × 9.730	m^2	8.97
⑳	(0.360 + 0.509) × 1.700	m^2	1.48
㉑	(0.700 + 0.990) × 5.313	m^2	8.98
㉒	(0.650 + 0.919) × 5.844	m^2	9.17
合計		m^2	250.880

名　　称	種　　別	単位	数量
目地工			
目地1	0.410 × (0.400 × 2 + 0.410) ÷ 2	m^2	0.25
目地2	0.210 × (0.400 × 2 + 0.210) ÷ 2	m^2	0.11
目地3～9、13	0.200 × (0.400 × 2 + 0.200) ÷ 2 × 8	m^2	0.80
目地10	1.328 × (0.400 × 2 + 1.328) ÷ 2	m^2	1.41
目地11	0.150 × (0.400 × 2 + 0.150) ÷ 2	m^2	0.07
目地12	0.244 × (0.400 × 2 + 0.244) ÷ 2	m^2	0.13
合計		m^2	2.770

補強盛土工　数量調書

ジオテキスタイル数量計算表

区間番号	1(側面留め)				2			
段数	名称	設計長(m)	延長(m)	面積(m2)	名称	設計長(m)	延長(m)	面積(m2)
1	EX-200	18.1	2.1	38.0	排水材	18.1	0.1	1.8
2	排水材	18.1	3.7	67.0	EX-200	18.1	0.5	9.1
3	のり面強化材	2.0	3.5	7.0	のり面強化材	2.0	0.9	1.8
4	のり面強化材	2.0	3.2	6.4	のり面強化材	2.0	1.3	2.6
5	EX-200	18.1	3.0	54.3	のり面強化材	2.0	1.7	3.4
6	のり面強化材	2.0	2.7	5.4	EX-200	18.1	2.1	38.0
7	のり面強化材	2.0	2.5	5.0				
8	のり面強化材	2.0	2.2	4.4				
9	EX-200	18.1	2.0	36.2				
10	のり面強化材	2.0	1.7	3.4				
11	のり面強化材	2.0	1.5	3.0				
12	排水材	18.1	1.2	21.7				
13	EX-200	18.1	1.0	18.1				
14	のり面強化材	2.0	0.7	1.4				
15	のり面強化材	2.0	0.5	1.0				
16	のり面強化材	2.0	0.2	0.4				
17								
18								
19								
20								
21								
22								
23								
24								
25								
26								
27								
28								
29								
30								

区間番号	1(側面留め)	
名称	延長(m)	敷設面積(m2)
EX-40		
EX-60		
EX-80		
EX-100		
EX-150		
EX-200	8.1	146.6
のり面強化材	18.7	37.4
排水材	4.9	88.7

区間番号	2	
名称	延長(m)	敷設面積(m2)
EX-40		
EX-60		
EX-80		
EX-100		
EX-150		
EX-200	2.6	47.1
のり面強化材	3.9	7.8
排水材	0.1	1.8

ジオテキスタイル数量計算表

区間番号	3				4			
段数	名称	設計長(m)	延長(m)	面積(m2)	名称	設計長(m)	延長(m)	面積(m2)
1	のり面強化材	2.0	0.1	0.2	のり面強化材	2.0	2.1	4.2
2	のり面強化材	2.0	0.5	1.0	のり面強化材	2.0	2.5	5.0
3	EX-200	18.1	0.9	16.3	EX-200	18.1	2.8	50.7
4	のり面強化材	2.0	1.3	2.6	排水材	2.0	3.1	6.2
5	のり面強化材	2.0	1.7	3.4	のり面強化材	2.0	3.1	6.2
6	のり面強化材	2.0	2.1	4.2	のり面強化材	2.0	3.1	6.2
7	EX-200	18.1	2.5	45.3	EX-200	18.1	3.1	56.1
8	のり面強化材	2.0	2.8	5.6	のり面強化材	2.0	3.1	6.2
9	のり面強化材	2.0	3.1	6.2	のり面強化材	2.0	3.1	6.2
10	排水材	18.1	3.1	56.1	のり面強化材	2.0	3.1	6.2
11	EX-200	18.1	3.1	56.1	EX-200	18.1	3.1	56.1
12	のり面強化材	2.0	3.1	6.2	のり面強化材	2.0	3.1	6.2
13	のり面強化材	2.0	3.1	6.2	のり面強化材	2.0	3.1	6.2
14	のり面強化材	2.0	3.1	6.2	排水材	18.1	3.1	56.1
15	EX-200	18.1	3.1	56.1	EX-200	18.1	3.1	56.1
16					のり面強化材	2.0	3.1	6.2
17					のり面強化材	2.0	3.1	6.2
18					のり面強化材	2.0	3.1	6.2
19					EX-200	18.1	3.1	56.1
20								
21								
22								
23								
24								
25								
26								
27								
28								
29								
30								

区間番号	3	
名称	延長(m)	敷設面積(m2)
EX-40		
EX-60		
EX-80		
EX-100		
EX-150		
EX-200	9.6	173.8
のり面強化材	20.9	41.8
排水材	3.1	56.1

区間番号	4	
名称	延長(m)	敷設面積(m2)
EX-40		
EX-60		
EX-80		
EX-100		
EX-150		
EX-200	15.2	275.1
のり面強化材	35.6	71.2
排水材	6.2	62.3

ジオテキスタイル数量計算表

区間番号	5				6			
段数	名称	設計長(m)	延長(m)	面積(m2)	名称	設計長(m)	延長(m)	面積(m2)
1	のり面強化材	2.0	2.7	5.4	のり面強化材	2.0	8.6	17.2
2	排水材	18.1	3.1	56.1	排水材	2.0	8.6	17.2
3	EX-200	18.1	3.5	63.4	EX-200	18.1	8.6	155.7
4	のり面強化材	2.0	3.9	7.8	のり面強化材	2.0	8.6	17.2
5	のり面強化材	2.0	4.4	8.8	のり面強化材	2.0	8.6	17.2
6	のり面強化材	2.0	4.8	9.6	のり面強化材	2.0	8.6	17.2
7	EX-200	18.1	5.3	95.9	EX-200	18.1	8.6	155.7
8	のり面強化材	2.0	5.5	11.0	のり面強化材	2.0	8.6	17.2
9	のり面強化材	2.0	5.5	11.0	のり面強化材	2.0	8.6	17.2
10	のり面強化材	2.0	5.5	11.0	のり面強化材	2.0	8.6	17.2
11	EX-200	18.1	5.5	99.6	EX-200	18.1	8.6	155.7
12	排水材	18.1	5.5	99.6	排水材	18.1	8.6	155.7
13	のり面強化材	2.0	5.5	11.0	のり面強化材	2.0	8.6	17.2
14	のり面強化材	2.0	5.5	11.0	のり面強化材	2.0	8.6	17.2
15	EX-200	18.1	5.5	99.6	EX-200	18.1	8.6	155.7
16	のり面強化材	2.0	5.5	11.0	のり面強化材	2.0	8.6	17.2
17	のり面強化材	2.0	5.5	11.0	のり面強化材	2.0	8.6	17.2
18	のり面強化材	2.0	5.5	11.0	のり面強化材	2.0	8.6	17.2
19	EX-200	18.1	5.5	99.6	EX-200	18.1	8.6	155.7
20	のり面強化材	2.0	5.5	11.0	のり面強化材	2.0	8.6	17.2
21	のり面強化材	2.0	5.5	11.0	のり面強化材	2.0	8.6	17.2
22	排水材	18.1	5.5	99.6	排水材	18.1	8.6	155.7
23	EX-200	18.1	5.5	99.6	EX-200	18.1	8.6	155.7
24	のり面強化材	2.0	5.5	11.0	のり面強化材	2.0	8.6	17.2
25	のり面強化材	2.0	5.5	11.0	のり面強化材	2.0	8.6	17.2
26	のり面強化材	2.0	5.5	11.0	のり面強化材	2.0	8.6	17.2
27	EX-200	18.1	5.5	99.6	EX-200	18.1	8.6	155.7
28								
29								
30								

区間番号	5	
名称	延長(m)	敷設面積(m2)
EX-40		
EX-60		
EX-80		
EX-100		
EX-150		
EX-200	36.3	657.3
のり面強化材	87.3	174.6
排水材	14.1	255.3

区間番号	6	
名称	延長(m)	敷設面積(m2)
EX-40		
EX-60		
EX-80		
EX-100		
EX-150		
EX-200	60.2	1,089.9
のり面強化材	146.2	292.4
排水材	25.8	328.6

ジオテキスタイル数量計算表

区間番号	7				8			
段数	名称	設計長(m)	延長(m)	面積(m2)	名称	設計長(m)	延長(m)	面積(m2)
1	のり面強化材	2.0	7.7	15.4	のり面強化材	2.0	3.9	7.8
2	排水材	18.1	7.7	139.4	排水材	18.1	3.9	70.6
3	EX-200	18.1	7.7	139.4	EX-200	18.1	3.9	70.6
4	のり面強化材	2.0	7.7	15.4	のり面強化材	2.0	3.9	7.8
5	のり面強化材	2.0	7.7	15.4	のり面強化材	2.0	3.9	7.8
6	のり面強化材	2.0	7.7	15.4	のり面強化材	2.0	3.9	7.8
7	EX-200	18.1	7.7	139.4	EX-200	18.1	3.9	70.6
8	のり面強化材	2.0	7.7	15.4	のり面強化材	2.0	3.9	7.8
9	のり面強化材	2.0	7.7	15.4	のり面強化材	2.0	3.9	7.8
10	のり面強化材	2.0	7.7	15.4	のり面強化材	2.0	3.9	7.8
11	EX-200	18.1	7.7	139.4	EX-200	18.1	3.9	70.6
12	排水材	18.1	7.7	139.4	排水材	18.1	3.9	70.6
13	のり面強化材	2.0	7.7	15.4	のり面強化材	2.0	3.9	7.8
14	のり面強化材	2.0	7.7	15.4	のり面強化材	2.0	3.9	7.8
15	EX-200	18.1	7.7	139.4	EX-200	18.1	3.9	70.6
16	のり面強化材	2.0	7.7	15.4	のり面強化材	2.0	3.9	7.8
17	のり面強化材	2.0	7.7	15.4	のり面強化材	2.0	3.9	7.8
18	のり面強化材	2.0	7.7	15.4	のり面強化材	2.0	3.9	7.8
19	EX-200	18.1	7.7	139.4	EX-200	18.1	3.9	70.6
20	のり面強化材	2.0	7.7	15.4	のり面強化材	2.0	3.9	7.8
21	のり面強化材	2.0	7.7	15.4	のり面強化材	2.0	3.9	7.8
22	排水材	18.1	7.7	139.4	排水材	18.1	3.9	70.6
23	EX-200	18.1	7.7	139.4	EX-200	18.1	3.9	70.6
24	のり面強化材	2.0	7.7	15.4	のり面強化材	2.0	3.9	7.8
25	のり面強化材	2.0	7.7	15.4	のり面強化材	2.0	3.9	7.8
26	のり面強化材	2.0	7.7	15.4	のり面強化材	2.0	3.9	7.8
27	EX-200	18.1	7.7	139.4	EX-200	18.1	3.9	70.6
28								
29								
30								

区間番号	7	
名称	延長(m)	敷設面積(m2)
EX-40		
EX-60		
EX-80		
EX-100		
EX-150		
EX-200	53.9	975.8
のり面強化材	130.9	261.8
排水材	23.1	418.2

区間番号	8	
名称	延長(m)	敷設面積(m2)
EX-40		
EX-60		
EX-80		
EX-100		
EX-150		
EX-200	27.3	494.2
のり面強化材	66.3	132.6
排水材	11.7	211.8

ジオテキスタイル数量計算表

区間番号	9				10			
段数	名称	設計長(m)	延長(m)	面積(m2)	名称	設計長(m)	延長(m)	面積(m2)
1	EX-200	15.8	5.1	80.6	EX-200	15.8	3.0	47.4
2	のり面強化材	2.0	5.1	10.2	のり面強化材	2.0	3.0	6.0
3	のり面強化材	2.0	5.1	10.2	のり面強化材	2.0	3.0	6.0
4	EX-200	17.3	5.1	88.2	EX-200	17.3	3.0	51.9
5	のり面強化材	2.0	5.1	10.2	のり面強化材	2.0	3.0	6.0
6	のり面強化材	2.0	5.1	10.2	のり面強化材	2.0	3.0	6.0
7	EX-200	17.3	5.1	88.2	EX-200	17.3	3.0	51.9
8	排水材	17.3	5.1	88.2	排水材	17.3	3.0	51.9
9	のり面強化材	2.0	5.1	10.2	のり面強化材	2.0	3.0	6.0
10	EX-200	17.3	5.1	88.2	EX-200	17.3	3.0	51.9
11	のり面強化材	2.0	5.1	10.2	のり面強化材	2.0	3.0	6.0
12	のり面強化材	2.0	5.1	10.2	のり面強化材	2.0	3.0	6.0
13	EX-200	17.3	5.1	88.2	EX-200	17.3	3.0	51.9
14	のり面強化材	2.0	5.1	10.2	のり面強化材	2.0	3.0	6.0
15	のり面強化材	2.0	5.1	10.2	のり面強化材	2.0	3.0	6.0
16	EX-200	17.3	5.1	88.2	EX-200	17.3	3.0	51.9
17	のり面強化材	2.0	5.1	10.2	のり面強化材	2.0	3.0	6.0
18	排水材	17.3	5.1	88.2	排水材	17.3	3.0	51.9
19	EX-200	17.3	5.1	88.2	EX-200	17.3	3.0	51.9
20	のり面強化材	2.0	5.1	10.2	のり面強化材	2.0	3.0	6.0
21	のり面強化材	2.0	5.1	10.2	のり面強化材	2.0	3.0	6.0
22	EX-200	17.3	5.1	88.2	EX-200	17.3	3.0	51.9
23	のり面強化材	2.0	5.1	10.2	のり面強化材	2.0	3.0	6.0
24	のり面強化材	2.0	5.1	10.2	のり面強化材	2.0	3.0	6.0
25	EX-200	17.3	5.1	88.2	EX-200	17.3	3.0	51.9
26	のり面強化材	2.0	5.1	10.2	のり面強化材	2.0	3.0	6.0
27	のり面強化材	2.0	5.1	10.2	のり面強化材	2.0	3.0	6.0
28	EX-200	17.3	5.1	88.2	EX-200	17.3	3.0	51.9
29								
30								

区間番号	9	
名称	延長(m)	敷設面積(m2)
EX-40		
EX-60		
EX-80		
EX-100		
EX-150		
EX-200	51.0	874.4
のり面強化材	81.6	163.2
排水材	10.2	176.4

区間番号	10	
名称	延長(m)	敷設面積(m2)
EX-40		
EX-60		
EX-80		
EX-100		
EX-150		
EX-200	30.0	514.5
のり面強化材	48.0	96.0
排水材	6.0	103.8

ジオテキスタイル数量計算表

区間番号	11				12			
段数	名称	設計長(m)	延長(m)	面積(m2)	名称	設計長(m)	延長(m)	面積(m2)
1	EX-200	15.8	3.0	47.4	EX-200	15.8	3.0	47.4
2	のり面強化材	2.0	3.0	6.0	のり面強化材	2.0	3.0	6.0
3	のり面強化材	2.0	3.0	6.0	のり面強化材	2.0	3.0	6.0
4	EX-200	17.3	3.0	51.9	EX-200	17.3	3.0	51.9
5	のり面強化材	2.0	3.0	6.0	のり面強化材	2.0	3.0	6.0
6	のり面強化材	2.0	3.0	6.0	のり面強化材	2.0	3.0	6.0
7	EX-200	17.3	3.0	51.9	EX-200	17.3	3.0	51.9
8	排水材	17.3	3.0	51.9	排水材	17.3	3.0	51.9
9	のり面強化材	2.0	3.0	6.0	のり面強化材	2.0	3.0	6.0
10	EX-200	17.3	3.0	51.9	EX-200	17.3	3.0	51.9
11	のり面強化材	2.0	3.0	6.0	のり面強化材	2.0	3.0	6.0
12	のり面強化材	2.0	3.0	6.0	のり面強化材	2.0	3.0	6.0
13	EX-200	17.3	3.0	51.9	EX-200	17.3	3.0	51.9
14	のり面強化材	2.0	3.0	6.0	のり面強化材	2.0	3.0	6.0
15	のり面強化材	2.0	3.0	6.0	のり面強化材	2.0	3.0	6.0
16	EX-200	17.3	3.0	51.9	EX-200	17.3	3.0	51.9
17	のり面強化材	2.0	3.0	6.0	のり面強化材	2.0	3.0	6.0
18	排水材	17.3	3.0	51.9	排水材	17.3	3.0	51.9
19	EX-200	17.3	3.0	51.9	EX-200	17.3	3.0	51.9
20	のり面強化材	2.0	3.0	6.0	のり面強化材	2.0	3.0	6.0
21	のり面強化材	2.0	3.0	6.0	のり面強化材	2.0	3.0	6.0
22	EX-200	17.3	3.0	51.9	EX-200	17.3	3.0	51.9
23	のり面強化材	2.0	3.0	6.0	のり面強化材	2.0	3.0	6.0
24	のり面強化材	2.0	3.0	6.0	のり面強化材	2.0	3.0	6.0
25	EX-200	17.3	3.0	51.9	EX-200	17.3	3.0	51.9
26	のり面強化材	2.0	3.0	6.0	のり面強化材	2.0	3.0	6.0
27	のり面強化材	2.0	3.0	6.0	のり面強化材	2.0	3.0	6.0
28	EX-200	17.3	3.0	51.9	EX-200	17.3	3.0	51.9
29								
30								

区間番号	11		区間番号	12	
名称	延長(m)	敷設面積(m2)	名称	延長(m)	敷設面積(m2)
EX-40			EX-40		
EX-60			EX-60		
EX-80			EX-80		
EX-100			EX-100		
EX-150			EX-150		
EX-200	30.0	514.5	EX-200	30.0	514.5
のり面強化材	48.0	96.0	のり面強化材	48.0	96.0
排水材	6.0	103.8	排水材	6.0	103.8

ジオテキスタイル数量計算表

区間番号	13				14			
段数	名称	設計長(m)	延長(m)	面積(m2)	名称	設計長(m)	延長(m)	面積(m2)
1	EX-200	15.8	3.0	47.4	EX-200	15.8	3.0	47.4
2	のり面強化材	2.0	3.0	6.0	のり面強化材	2.0	3.0	6.0
3	のり面強化材	2.0	3.0	6.0	のり面強化材	2.0	3.0	6.0
4	EX-200	17.3	3.0	51.9	EX-200	17.3	3.0	51.9
5	のり面強化材	2.0	3.0	6.0	のり面強化材	2.0	3.0	6.0
6	のり面強化材	2.0	3.0	6.0	のり面強化材	2.0	3.0	6.0
7	EX-200	17.3	3.0	51.9	EX-200	17.3	3.0	51.9
8	排水材	17.3	3.0	51.9	排水材	17.3	3.0	51.9
9	のり面強化材	2.0	3.0	6.0	のり面強化材	2.0	3.0	6.0
10	EX-200	17.3	3.0	51.9	EX-200	17.3	3.0	51.9
11	のり面強化材	2.0	3.0	6.0	のり面強化材	2.0	3.0	6.0
12	のり面強化材	2.0	3.0	6.0	のり面強化材	2.0	3.0	6.0
13	EX-200	17.3	3.0	51.9	EX-200	17.3	3.0	51.9
14	のり面強化材	2.0	3.0	6.0	のり面強化材	2.0	3.0	6.0
15	のり面強化材	2.0	3.0	6.0	のり面強化材	2.0	3.0	6.0
16	EX-200	17.3	3.0	51.9	EX-200	17.3	3.0	51.9
17	のり面強化材	2.0	3.0	6.0	のり面強化材	2.0	3.0	6.0
18	排水材	17.3	3.0	51.9	排水材	17.3	3.0	51.9
19	EX-200	17.3	3.0	51.9	EX-200	17.3	3.0	51.9
20	のり面強化材	2.0	3.0	6.0	のり面強化材	2.0	3.0	6.0
21	のり面強化材	2.0	3.0	6.0	のり面強化材	2.0	3.0	6.0
22	EX-200	17.3	3.0	51.9	EX-200	17.3	3.0	51.9
23	のり面強化材	2.0	3.0	6.0	のり面強化材	2.0	3.0	6.0
24	のり面強化材	2.0	3.0	6.0	のり面強化材	2.0	3.0	6.0
25	EX-200	17.3	3.0	51.9	EX-200	17.3	3.0	51.9
26	のり面強化材	2.0	3.0	6.0	のり面強化材	2.0	3.0	6.0
27	のり面強化材	2.0	3.0	6.0	のり面強化材	2.0	3.0	6.0
28	EX-200	17.3	3.0	51.9	EX-200	17.3	3.0	51.9
29								
30								

区間番号	13	
名称	延長(m)	敷設面積(m2)
EX-40		
EX-60		
EX-80		
EX-100		
EX-150		
EX-200	30.0	514.5
のり面強化材	48.0	96.0
排水材	6.0	103.8

区間番号	14	
名称	延長(m)	敷設面積(m2)
EX-40		
EX-60		
EX-80		
EX-100		
EX-150		
EX-200	30.0	514.5
のり面強化材	48.0	96.0
排水材	6.0	103.8

ジオテキスタイル数量計算表

区間番号	15				16			
段数	名称	設計長(m)	延長(m)	面積(m2)	名称	設計長(m)	延長(m)	面積(m2)
1	EX-200	15.8	3.0	47.4	EX-200	15.9	3.0	47.7
2	のり面強化材	2.0	3.0	6.0	のり面強化材	2.0	3.0	6.0
3	のり面強化材	2.0	3.0	6.0	のり面強化材	2.0	3.0	6.0
4	EX-200	17.3	3.0	51.9	EX-200	17.4	3.0	52.2
5	のり面強化材	2.0	3.0	6.0	排水材	17.4	3.0	52.2
6	のり面強化材	2.0	3.0	6.0	のり面強化材	2.0	3.0	6.0
7	EX-200	17.3	3.0	51.9	EX-200	17.4	3.0	52.2
8	排水材	17.3	3.0	51.9	のり面強化材	2.0	3.0	6.0
9	のり面強化材	2.0	3.0	6.0	のり面強化材	2.0	3.0	6.0
10	EX-200	17.3	3.0	51.9	EX-200	17.4	3.0	52.2
11	のり面強化材	2.0	3.0	6.0	のり面強化材	2.0	3.0	6.0
12	のり面強化材	2.0	3.0	6.0	のり面強化材	2.0	3.0	6.0
13	EX-200	17.3	3.0	51.9	EX-200	17.4	3.0	52.2
14	のり面強化材	2.0	3.0	6.0	排水材	17.4	3.0	52.2
15	のり面強化材	2.0	3.0	6.0	のり面強化材	2.0	3.0	6.0
16	EX-200	17.3	3.0	51.9	EX-200	17.4	3.0	52.2
17	のり面強化材	2.0	3.0	6.0	のり面強化材	2.0	3.0	6.0
18	排水材	17.3	3.0	51.9	のり面強化材	2.0	3.0	6.0
19	EX-200	17.3	3.0	51.9	EX-200	17.4	3.0	52.2
20	のり面強化材	2.0	3.0	6.0	のり面強化材	2.0	3.0	6.0
21	のり面強化材	2.0	3.0	6.0	のり面強化材	2.0	3.0	6.0
22	EX-200	17.3	3.0	51.9	EX-200	17.4	3.0	52.2
23	のり面強化材	2.0	3.0	6.0	のり面強化材	2.0	3.0	6.0
24	のり面強化材	2.0	3.0	6.0	排水材	17.4	3.0	52.2
25	EX-200	17.3	3.0	51.9	EX-200	17.4	3.0	52.2
26	のり面強化材	2.0	3.0	6.0	のり面強化材	2.0	3.0	6.0
27	のり面強化材	2.0	3.0	6.0	のり面強化材	2.0	3.0	6.0
28	EX-200	17.3	3.0	51.9	EX-200	17.4	3.0	52.2
29								
30								

区間番号	15	
名称	延長(m)	敷設面積(m2)
EX-40		
EX-60		
EX-80		
EX-100		
EX-150		
EX-200	30.0	514.5
のり面強化材	48.0	96.0
排水材	6.0	103.8

区間番号	16	
名称	延長(m)	敷設面積(m2)
EX-40		
EX-60		
EX-80		
EX-100		
EX-150		
EX-200	30.0	517.5
のり面強化材	45.0	90.0
排水材	9.0	156.6

ジオテキスタイル数量計算表

区間番号	17				18			
段数	名称	設計長(m)	延長(m)	面積(m2)	名称	設計長(m)	延長(m)	面積(m2)
1	EX-200	15.9	3.0	47.7	EX-200	15.9	3.0	47.7
2	のり面強化材	2.0	3.0	6.0	のり面強化材	2.0	3.0	6.0
3	のり面強化材	2.0	3.0	6.0	のり面強化材	2.0	3.0	6.0
4	EX-200	17.4	3.0	52.2	EX-200	17.4	3.0	52.2
5	排水材	17.4	3.0	52.2	排水材	17.4	3.0	52.2
6	のり面強化材	2.0	3.0	6.0	のり面強化材	2.0	3.0	6.0
7	EX-200	17.4	3.0	52.2	EX-200	17.4	3.0	52.2
8	のり面強化材	2.0	3.0	6.0	のり面強化材	2.0	3.0	6.0
9	のり面強化材	2.0	3.0	6.0	のり面強化材	2.0	3.0	6.0
10	EX-200	17.4	3.0	52.2	EX-200	17.4	3.0	52.2
11	のり面強化材	2.0	3.0	6.0	のり面強化材	2.0	3.0	6.0
12	のり面強化材	2.0	3.0	6.0	のり面強化材	2.0	3.0	6.0
13	EX-200	17.4	3.0	52.2	EX-200	17.4	3.0	52.2
14	排水材	17.4	3.0	52.2	排水材	17.4	3.0	52.2
15	のり面強化材	2.0	3.0	6.0	のり面強化材	2.0	3.0	6.0
16	EX-200	17.4	3.0	52.2	EX-200	17.4	3.0	52.2
17	のり面強化材	2.0	3.0	6.0	のり面強化材	2.0	3.0	6.0
18	のり面強化材	2.0	3.0	6.0	のり面強化材	2.0	3.0	6.0
19	EX-200	17.4	3.0	52.2	EX-200	17.4	3.0	52.2
20	のり面強化材	2.0	3.0	6.0	のり面強化材	2.0	3.0	6.0
21	のり面強化材	2.0	3.0	6.0	のり面強化材	2.0	3.0	6.0
22	EX-200	17.4	3.0	52.2	EX-200	17.4	3.0	52.2
23	のり面強化材	2.0	3.0	6.0	のり面強化材	2.0	3.0	6.0
24	排水材	17.4	3.0	52.2	排水材	17.4	3.0	52.2
25	EX-200	17.4	3.0	52.2	EX-200	17.4	3.0	52.2
26	のり面強化材	2.0	3.0	6.0	のり面強化材	2.0	3.0	6.0
27	のり面強化材	2.0	3.0	6.0	のり面強化材	2.0	3.0	6.0
28	EX-200	17.4	3.0	52.2	EX-200	17.4	3.0	52.2
29								
30								

区間番号	17		区間番号	18	
名称	延長(m)	敷設面積(m2)	名称	延長(m)	敷設面積(m2)
EX-40			EX-40		
EX-60			EX-60		
EX-80			EX-80		
EX-100			EX-100		
EX-150			EX-150		
EX-200	30.0	517.5	EX-200	30.0	517.5
のり面強化材	45.0	90.0	のり面強化材	45.0	90.0
排水材	9.0	156.6	排水材	9.0	156.6

ジオテキスタイル数量計算表

区間番号	19				20			
段数	名称	設計長(m)	延長(m)	面積(m2)	名称	設計長(m)	延長(m)	面積(m2)
1	EX-200	15.9	3.0	47.7	のり面強化材	2.0	3.0	6.0
2	のり面強化材	2.0	3.0	6.0	のり面強化材	2.0	3.7	7.4
3	のり面強化材	2.0	3.0	6.0	EX-200	18.0	3.7	66.6
4	EX-200	17.4	3.0	52.2	排水材	18.0	3.7	66.6
5	排水材	17.4	3.0	52.2	のり面強化材	2.0	3.7	7.4
6	のり面強化材	2.0	3.0	6.0	のり面強化材	2.0	3.7	7.4
7	EX-200	17.4	3.0	52.2	EX-200	18.0	3.7	66.6
8	のり面強化材	2.0	3.0	6.0	のり面強化材	2.0	3.7	7.4
9	のり面強化材	2.0	3.0	6.0	のり面強化材	2.0	3.7	7.4
10	EX-200	17.4	3.0	52.2	のり面強化材	2.0	3.7	7.4
11	のり面強化材	2.0	3.0	6.0	EX-200	18.0	3.7	66.6
12	のり面強化材	2.0	3.0	6.0	のり面強化材	2.0	3.7	7.4
13	EX-200	17.4	3.0	52.2	のり面強化材	2.0	3.7	7.4
14	排水材	17.4	3.0	52.2	排水材	18.0	3.7	66.6
15	のり面強化材	2.0	3.0	6.0	EX-200	18.0	3.7	66.6
16	EX-200	17.4	3.0	52.2	のり面強化材	2.0	3.7	7.4
17	のり面強化材	2.0	3.0	6.0	のり面強化材	2.0	3.7	7.4
18	のり面強化材	2.0	3.0	6.0	のり面強化材	2.0	3.7	7.4
19	EX-200	17.4	3.0	52.2	EX-200	18.0	3.7	66.6
20	のり面強化材	2.0	3.0	6.0	のり面強化材	2.0	3.7	7.4
21	のり面強化材	2.0	3.0	6.0	のり面強化材	2.0	3.7	7.4
22	EX-200	17.4	3.0	52.2	のり面強化材	2.0	3.7	7.4
23	のり面強化材	2.0	3.0	6.0	EX-200	18.0	3.7	66.6
24	排水材	17.4	3.0	52.2	排水材	18.0	3.7	66.6
25	EX-200	17.4	3.0	52.2	のり面強化材	2.0	3.7	7.4
26	のり面強化材	2.0	3.0	6.0	のり面強化材	2.0	3.7	7.4
27	のり面強化材	2.0	3.0	6.0	EX-200	18.0	3.7	66.6
28	EX-200	17.4	3.0	52.2				
29								
30								

区間番号	19	
名称	延長(m)	敷設面積(m2)
EX-40		
EX-60		
EX-80		
EX-100		
EX-150		
EX-200	30.0	517.5
のり面強化材	45.0	90.0
排水材	9.0	156.6

区間番号	20	
名称	延長(m)	敷設面積(m2)
EX-40		
EX-60		
EX-80		
EX-100		
EX-150		
EX-200	25.9	466.2
のり面強化材	62.2	124.4
排水材	11.1	199.8

ジオテキスタイル数量計算表

区間番号	21				22			
段数	名称	設計長(m)	延長(m)	面積(m2)	名称	設計長(m)	延長(m)	面積(m2)
1	のり面強化材	2.0	2.2	4.4	のり面強化材	2.0	1.5	3.0
2	のり面強化材	2.0	3.7	7.4	のり面強化材	2.0	4.0	8.0
3	EX-200	18.0	3.7	66.6	EX-200	18.0	4.0	72.0
4	排水材	18.0	3.7	66.6	排水材	18.0	4.0	72.0
5	のり面強化材	2.0	3.7	7.4	のり面強化材	2.0	4.0	8.0
6	のり面強化材	2.0	3.7	7.4	のり面強化材	2.0	4.0	8.0
7	EX-200	18.0	3.7	66.6	EX-200	18.0	4.0	72.0
8	のり面強化材	2.0	3.7	7.4	のり面強化材	2.0	4.0	8.0
9	のり面強化材	2.0	3.7	7.4	のり面強化材	2.0	4.0	8.0
10	のり面強化材	2.0	3.7	7.4	のり面強化材	2.0	4.0	8.0
11	EX-200	18.0	3.7	66.6	EX-200	18.0	4.0	72.0
12	のり面強化材	2.0	3.7	7.4	のり面強化材	2.0	4.0	8.0
13	のり面強化材	2.0	3.7	7.4	のり面強化材	2.0	4.0	8.0
14	排水材	18.0	3.7	66.6	排水材	18.0	4.0	72.0
15	EX-200	18.0	3.7	66.6	EX-200	18.0	4.0	72.0
16	のり面強化材	2.0	3.7	7.4	のり面強化材	2.0	4.0	8.0
17	のり面強化材	2.0	3.7	7.4	のり面強化材	2.0	4.0	8.0
18	のり面強化材	2.0	3.7	7.4	のり面強化材	2.0	4.0	8.0
19	EX-200	18.0	3.7	66.6	EX-200	18.0	4.0	72.0
20	のり面強化材	2.0	3.7	7.4	のり面強化材	2.0	4.0	8.0
21	のり面強化材	2.0	3.7	7.4	のり面強化材	2.0	4.0	8.0
22	のり面強化材	2.0	3.7	7.4	のり面強化材	2.0	4.0	8.0
23	EX-200	18.0	3.7	66.6	EX-200	18.0	4.0	72.0
24	排水材	18.0	3.7	66.6	排水材	18.0	4.0	72.0
25	のり面強化材	2.0	3.7	7.4	のり面強化材	2.0	4.0	8.0
26	のり面強化材	2.0	3.7	7.4	のり面強化材	2.0	4.0	8.0
27	EX-200	18.0	3.7	66.6	EX-200	18.0	4.0	72.0
28								
29								
30								

区間番号	21	
名称	延長(m)	敷設面積(m2)
EX-40		
EX-60		
EX-80		
EX-100		
EX-150		
EX-200	25.9	466.2
のり面強化材	61.4	122.8
排水材	11.1	199.8

区間番号	22	
名称	延長(m)	敷設面積(m2)
EX-40		
EX-60		
EX-80		
EX-100		
EX-150		
EX-200	28.0	504.0
のり面強化材	65.5	131.0
排水材	12.0	216.0

ジオテキスタイル数量計算表

区間番号	23				24			
段数	名称	設計長(m)	延長(m)	面積(m2)	名称	設計長(m)	延長(m)	面積(m2)
1	のり面強化材	2.0	1.8	3.6	のり面強化材	2.0	2.7	5.4
2	のり面強化材	2.0	4.1	8.2	のり面強化材	2.0	3.9	7.8
3	EX-200	18.0	4.1	73.8	EX-200	18.0	3.9	70.2
4	排水材	18.0	4.1	73.8	排水材	18.0	3.9	70.2
5	のり面強化材	2.0	4.1	8.2	のり面強化材	2.0	3.9	7.8
6	のり面強化材	2.0	4.1	8.2	のり面強化材	2.0	3.9	7.8
7	EX-200	18.0	4.1	73.8	EX-200	18.0	3.9	70.2
8	のり面強化材	2.0	4.1	8.2	のり面強化材	2.0	3.9	7.8
9	のり面強化材	2.0	4.1	8.2	のり面強化材	2.0	3.9	7.8
10	のり面強化材	2.0	4.1	8.2	のり面強化材	2.0	3.9	7.8
11	EX-200	18.0	4.1	73.8	EX-200	18.0	3.9	70.2
12	のり面強化材	2.0	4.1	8.2	のり面強化材	2.0	3.9	7.8
13	のり面強化材	2.0	4.1	8.2	のり面強化材	2.0	3.9	7.8
14	排水材	18.0	4.1	73.8	排水材	18.0	3.9	70.2
15	EX-200	18.0	4.1	73.8	EX-200	18.0	3.9	70.2
16	のり面強化材	2.0	4.1	8.2	のり面強化材	2.0	3.9	7.8
17	のり面強化材	2.0	4.1	8.2	のり面強化材	2.0	3.9	7.8
18	のり面強化材	2.0	4.1	8.2	のり面強化材	2.0	3.9	7.8
19	EX-200	18.0	4.1	73.8	EX-200	18.0	3.9	70.2
20	のり面強化材	2.0	4.1	8.2	のり面強化材	2.0	3.9	7.8
21	のり面強化材	2.0	4.1	8.2	のり面強化材	2.0	3.9	7.8
22	のり面強化材	2.0	4.1	8.2	のり面強化材	2.0	3.9	7.8
23	EX-200	18.0	4.1	73.8	EX-200	18.0	3.9	70.2
24	排水材	18.0	4.1	73.8	排水材	18.0	3.9	70.2
25	のり面強化材	2.0	4.1	8.2	のり面強化材	2.0	3.9	7.8
26	のり面強化材	2.0	4.1	8.2	のり面強化材	2.0	3.9	7.8
27	EX-200	18.0	4.1	73.8	EX-200	18.0	3.9	70.2
28								
29								
30								

区間番号	23	
名称	延長(m)	敷設面積(m2)
EX-40		
EX-60		
EX-80		
EX-100		
EX-150		
EX-200	28.7	516.6
のり面強化材	67.4	134.8
排水材	12.3	221.4

区間番号	24	
名称	延長(m)	敷設面積(m2)
EX-40		
EX-60		
EX-80		
EX-100		
EX-150		
EX-200	27.3	491.4
のり面強化材	65.1	130.2
排水材	11.7	210.6

ジオテキスタイル数量計算表

区間番号	25				26			
段数	名称	設計長(m)	延長(m)	面積(m2)	名称	設計長(m)	延長(m)	面積(m2)
1	のり面強化材	2.0	3.9	7.8				
2	のり面強化材	2.0	11.9	23.8				
3	EX-200	18.0	12.4	223.2				
4	排水材	18.0	12.9	232.2				
5	のり面強化材	2.0	13.4	26.8				
6	のり面強化材	2.0	13.9	27.8				
7	EX-200	18.0	14.4	259.2				
8	のり面強化材	2.0	14.9	29.8				
9	のり面強化材	2.0	15.2	30.4				
10	のり面強化材	2.0	15.5	31.0				
11	EX-200	18.0	15.8	284.4				
12	のり面強化材	2.0	12.6	25.2				
13	のり面強化材	2.0	12.1	24.2				
14	排水材	18.0	11.6	208.8				
15	EX-200	18.0	11.1	199.8				
16	のり面強化材	2.0	10.5	21.0				
17	のり面強化材	2.0	10.0	20.0				
18	のり面強化材	2.0	9.5	19.0				
19	EX-200	18.0	8.9	160.2				
20	のり面強化材	2.0	8.4	16.8				
21	のり面強化材	2.0	7.9	15.8				
22	のり面強化材	2.0	7.4	14.8				
23	EX-200	18.0	6.8	122.4				
24	排水材	18.0	6.3	113.4				
25	のり面強化材	2.0	5.8	11.6				
26	のり面強化材	2.0	5.3	10.6				
27	EX-200	18.0	4.7	84.6				
28								
29								
30								

区間番号	25	
名称	延長(m)	敷設面積(m2)
EX-40		
EX-60		
EX-80		
EX-100		
EX-150		
EX-200	74.1	1,333.8
のり面強化材	178.2	356.4
排水材	30.8	554.4

区間番号	26	
名称	延長(m)	敷設面積(m2)
EX-40		
EX-60		
EX-80		
EX-100		
EX-150		
EX-200		
のり面強化材		
排水材		

ジオテキスタイル数量集計表

ジオテキスタイル数量集計

名称	敷設面積 小計①(m2)	連結箇所数	連結材本数 (本)	連結箇所数 面積(m2)	敷設面積 小計②(m2)	敷設面積 合計(m2)
EX-40	0.0	0	0	0.0	0.0	0.0
EX-60	0.0	0	0	0.0	0.0	0.0
EX-80	0.0	0	0	0.0	0.0	0.0
EX-100	0.0	0	0	0.0	0.0	0.0
EX-150	0.0	0	0	0.0	0.0	0.0
EX-200	13,669.4	136	272	272.0	13,941.4	14,359.6

※ジオテキスタイルは100m2に１箇所の割合で連結し、１箇所に対してグリッドの連結用折返し1mと連結用の連結材を2本使用する。
※敷設面積小計①＝各区間の敷設面積合計
※敷設面積小計②＝敷設面積小計①+連結箇所面積
※敷設面積合計＝敷設面積小計②×1.03(ロス率3.0%)

のり面強化材数量集計

名称	敷設面積小計(m2)	敷設面積合計(m2)
長繊維不織布	3,118.4	3,274.3

※敷設面積合計＝敷設面積小計×1.05(ロス率5.0%)

排水材数量集計

名称	敷設面積小計(m2)	敷設面積合計(m2)
長繊維不織布	4,450.4	4,672.9

※敷設面積合計＝敷設面積小計×1.05(ロス率5.0%)

数 量 計 算 書

まき出し・敷均し，締固め

数量計算表

測　点	距　離	面積	平均	体積	単位	備　考
左端部	-	5.4	-	-		壁高 × 敷設長 0.3m × 18.1m
C-C断面	10.000	132.9	69.15	691.5		
B-B断面	20.000	147.2	140.05	2801.0		
A-A断面	24.730	140.6	143.90	3558.6		
E-E断面	25.107	144.0	142.30	3572.7		
基礎変化点	13.942	145.8	144.90	2020.2		壁高 × 敷設長 8.1m× 18.0m
路肩変化点	7.037	71.8	108.80	765.6		壁高 × 敷設長 3.99m × 18.0m
右端部	4.555	0.0	35.90	163.5		
合　計	105.371	m		13,573.1	m3	

数 量 計 算 書

砕石層

数量計算表

測　点	距　離	面積	平均	体積	単位	備　考
左端部	-	10.9	-	-		C-C断面適用
C-C断面	10.000	10.9	10.90	109.0		
B-B断面	20.000	16.3	13.60	272.0		
A-A断面	24.730	46.7	31.50	779.0		
A-A断面付近	3.274	46.7	46.70	152.9		A-A断面適用
A-A断面付近	-	10.4	-	-		砕石高 × 敷設長 0.6m × 17.4m
E-E断面	21.833	10.8	10.60	231.4		
右端部	14.816	10.8	10.80	160.0		E-E断面適用
合　計	94.653	m		1704.3	m3	

数 量 計 算 書

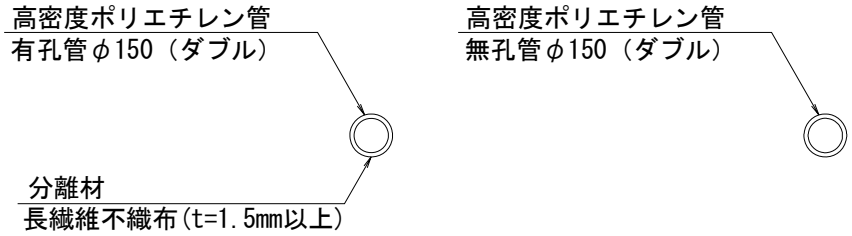
分離材

数量計算表

測　点	距　離	長さ	平均	面積	単位	備　考
左端部	-	19.0	-	-		C-C断面適用
C-C断面	10.000	19.0	19.00	190.0		
B-B断面	20.000	19.4	19.20	384.0		
A-A断面	24.730	21.3	20.35	503.3		
A-A断面付近	3.274	21.3	21.30	69.7		A-A断面適用
A-A断面付近	-	17.4	-	-		敷設長17.4m
E-E断面	21.833	18.0	17.70	386.4		
右端部	14.816	18.0	18.00	266.7		E-E断面適用
合　計	94.653	m		1800.1	m2	

数 量 計 算 書

排水溝



1.0mあたりの数量

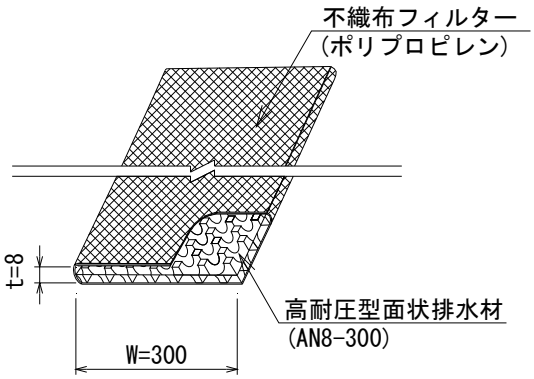
吸出防止材： A＝ 0.15π

集水管： L＝ 1.00 m

名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量
		有孔管延長		
		(縦断集水管) (横断集水管) (総延長)		
		86.10 ＋ 285.00 ＝ 371.10 m		
吸出防止材	不織布(長繊維系)			
	t=1.5mm以上	0.47 × 371.10	m2	174.4
集水管	有孔管(φ150)	1.00 × 371.10	m	371.1
		無孔管延長		
		(縦断集水管) (横断集水管) (総延長)		
		0.00 ＋ 87.00 ＝ 87.00 m		
集水管	無孔管(φ150)	1.00 × 87.00	m	87.0

数　量　計　算　書

縦排水溝

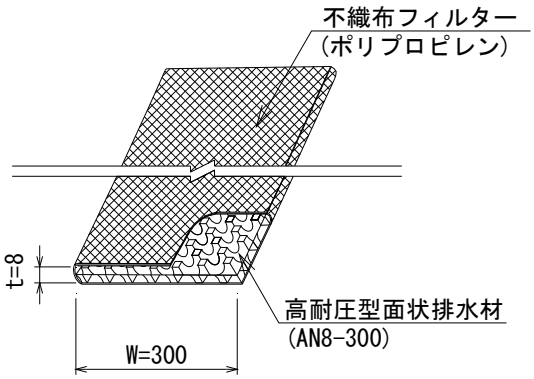


数量計算表

番号	敷設長	勾配	法長	単位	備　考
1	20.346	1.10	26.4		小段3m
2	18.924	1.10	24.9		小段2m
3	17.503	1.10	22.9		小段2m
4	16.081	1.10	21.0		小段2m
5	14.660	1.10	19.1		小段2m
6	13.239	1.10	17.2		小段2m
7	11.817	1.10	15.6		小段1m
8	10.395	1.10	13.7		小段1m
9	8.974	1.10	11.8		小段1m
10	9.093	1.10	11.9		小段1m
11	10.838	1.10	14.3		小段1m
12	12.981	1.10	16.8		小段2m
13	15.126	1.10	19.7		小段2m
14	16.873	1.10	22.1		小段2m
15	18.617	1.10	24.4		小段2m
16	20.362	1.10	26.5		小段3m
17	22.106	1.10	28.8		小段3m
18	23.851	1.10	31.2		小段3m
19	25.596	1.10	33.5		小段3m
20	25.206	1.10	33.0		小段3m
21	23.414	1.10	30.6		小段3m

数 量 計 算 書

縦排水溝



数量計算表

22	21.671	1.10	28.2		小段3m
23	19.928	1.10	25.9		小段3m
24	18.185	1.10	23.9		小段2m
25	16.517	1.10	21.6		小段2m
26	14.404	1.10	18.8		小段2m
27	12.357	1.10	16.0		小段2m
28	10.614	1.10	14.0		小段1m
29	8.871	1.10	11.6		小段1m
30	7.128	1.10	9.3		小段1m
31	5.389	1.10	7.3		
32	3.642	1.10	4.9		
33	1.900	1.10	2.6		
34	0.157	1.10	0.2		
合 計			649.7	m	

数 量 総 括 表　2. 遮水工

※ 計上数量:土木工事数量算出要領 1.6 設計表示単位及び数位(別表-1)により四捨五入。別表-1にない項目は類似工種に準じる。「ー」は他工種で計上する項目。

工　種	種　別	細　別	規格・寸法	単位	数　量	計上数量	摘　要
2. 遮水工	底部遮水工	ダブルシート	漏水検知対象①	m2	4,810.0	4,810	
	法面,小段、天端部	ダブルシート					
	法面部	1:2.0	漏水検知対象②	m2	9,792.6	9,793	
	小段部		漏水検知対象③	m2	1,602.7	1,603	
	天端部+端部			m2	964.9	965	
			計	m2	12,360.2	12,360	
	s		漏水検知対象④	m2	2,559.0	2,559	
	区画提部遮水工	シングルシート					
	接続部幅1.0m	レベル部		m2	104.0	104	
	法面部	1:2.0		m2	1,025.2	1,025	
			計	m2	1,129.2	1,129	
	ﾋﾟｯﾄ固定部	構造物ｼｰﾄ張付		m2	52.8	53	
	ﾋﾟｯﾄ固定部	構造物固定手間	N=1式(材料含む)	式	1	1	
				m	29.4	29	
	固定工	天端部		m	426.0	426	
		小段部		m	517.0	517	
		場内道路路肩(谷側)		m	330.0	330	
		場内道路路肩(山側)		m	354.0	354	
		端部		m	70.3	70	
		区画提天端		m	62.0	62	
	埋立地底面保護砂	(購入)t=50cm		m3	887.5	890	
		購入土地山土量		m3	985.0	985	
	残土			m3	493.4	ー	運土計画の構造物残土で計上
	漏水検知システム	電気式	A=①～④	m2	18,764.3	18,764	

	2.遮水工 (1)		
種　　別	規 格 ・ 寸 法		数　　量
底部遮水工	ダブルシート	漏水検知対象①	4,810.0 m^2
法面,小段、天端部	ダブルシート		
法面部	1：2.0	漏水検知対象②	9,792.6 m^2
小段部		漏水検知対象③	1,602.7 m^2
天端部+端部			964.9 m^2
		計	12,360.2 m^2
場内道路部		漏水検知対象④	2,559.0 m^2
区画提部遮水工	シングルシート		
接続部幅1.0m	レベル部		104.0 m^2
法面部	1：2.0		1,025.2 m^2
		計	1,129.2 m^2
ﾋﾟｯﾄ固定部	構造物ｼｰﾄ張付	A=	52.8 m^2
ﾋﾟｯﾄ固定部	構造物固定手間	N=1式(材料含む)	1 式
		L=	29.4 m
固定工	天端部	L=	426.0 m
	小段部	L=	517.0 m
	場内道路路肩(谷側)	L=	330.0 m
	場内道路路肩(山側)	L=	354.0 m
	端部	L=	70.3 m
	区画提天端	L=	62.0 m
埋立地底面保護砂	（購入） t=50cm	V1=1/2*(1,850.0+1,700.0)*0.5	887.5 m^3
		V2=1/2*(2,400.0+2,200.0)*0.5	1,150.0 m^3
		計	2,037.5 m^3
		V=2, 037.5m3-1,151m3(浸出水保護土控除量)	886.5 m^3
	購入土地山土量	V÷0.9	985.0 m^3
残土			493.4 m^3

	2.遮水工（2）		
種　　別	規 格 ・ 寸 法		数　　量
漏水検知システム			1 式
基本計測器			1 式
増設スキャナー			1.0 台
固定電極			220.0 個
2芯ケーブル	1.25㎟×２C.CVVケーブル	L=	28,000.0 m
30芯ケーブル	1.25㎟×30C.CVVケーブル	L=	8,400.0 m
ケーブル保護管（CD）	φ16CD管	L=	28,000.0 m
ケーブル保護管（PFD）	φ16PFD管	L=	300.0 m
ケーブル保護管（FEP）	φ40FEP管	L=	8,400.0 m
面電極ターミナル			11.0 個
ダミー電極			6.0 個
ジョイントボックス			16.0 個
計測ボックス			1.0 個
メインボックス			1.0 個
配線配管付属品・雑材料			1 式
機材運送			1 式
導電性不織布		漏水検知対象（①+②+③+④）	18,764.3 m^2

固定工残土集計

工 種	種 別	延 長	10m当り						数 量					
			床掘工	埋戻し	埋戻し	残 土	基面整正	人力床掘	機械床掘	埋戻し	埋戻し	残 土	基面整正	
				(幅1m未満)	(幅1～4m)					(幅1m未満)	(幅1～4m)			
天端部		426.0				3.26						138.9		
小段部		517.0				6.02						311.2		
場内道路路肩(谷側)	※場内道路部は横断図で考慮済													
場内道路路肩(山側)	※場内道路部は横断図で考慮済													
端部		70.3				2.40						16.9		
区画提天端部		62.0				4.25						26.4		
合 計												493.4		

遮水工数量調書

W（ﾀﾞﾌﾞﾙｼｰﾄ）	面積(m2)	S（ｼﾝｸﾞﾙｼｰﾄ）	面積(m2)	固定工	延長(m)	備考
底部面積		**区画提部**	ﾚﾍﾞﾙ	**天端部**		
1	1,700.0	1-1	45.0	1	244.0	
2	2,200.0	2-1	40.0	2	101.0	
				3-1	48.0	
3	910.0	3-1	19.0	3-2	33.0	
計	4,810.0	合計	104.0	計	426.0	
				ｼｰﾄ延長/m	2.1	
1:2.0斜面		**1:2.0斜面**			C	
1	505.0	1-2	27.0	W ｼｰﾄ面積	894.6	
				端部		
2	2,350.0	2-2	11.0	1	10.0	
				2	7.0	
3	1,710.0	3-2	9.0	3	21.5	
				4	8.7	
4	1,050.0	計	47.0	計	47.2	
		*1.118	E	*1.118		
5	1,694.0	実面積	52.5	実長	52.8	
				5	11.5	ﾚﾍﾞﾙ
6	1,450.0			6	6.0	
		1:2.0斜面				
計	8,759.0	1	440.0	計	70.3	
*1.118						
実面積	9,792.6	2	430.0	ｼｰﾄ延長/m	1.0	
					D	
				W ｼｰﾄ面積	70.3	
場内道路部	i=9%				C+D	
1	280.0	計	870.0	合計	964.9	
		*1.118	F	**小段部**		
2	53.0	実面積	972.7	FH=96m,L1	150.0	
			E+F			
3	185.0	合計	1,025.2	FH=96m,L2	180.0	
4	70.0			FH=91m	187.0	
5	600.0			計	517.0	
計	1,188.0			ｼｰﾄ延長/m	3.1	
*1.004						
実面積	1,192.8			W ｼｰﾄ面積	1,602.7	
	A+B			**区画提天端部**		
固定工追加面積	381.4			1	62.0	
小計①	1,574.2			計	62.0	
				ｼｰﾄ延長/m	3.7	
				S ｼｰﾄ面積	229.4	
場内道路部	ﾚﾍﾞﾙ			**場内道路部**	谷側	山側
1	820.0			1	58.0	69.0
				2	62.0	60.0
2	52.8			3	103.0	225.0
3	37.0			4-1	48.0	
4	75.0			4-2	59.0	
小計②	984.8			計	330.0	354.0
合計①+②	2,559.0			ｼｰﾄ追加延長/m	0.48	0.63
					A	B
				W ｼｰﾄ追加面積	158.4	223.0

シート固定工　単位当り数量

数 量 計 算 書

シート固定工　　10m当り

項　　目	算　　式	単位	数　量
区画堤天端部			
コンクリート (σck=18N/mm2)	V= (0.70+1.00)*1/2*0.50*10.00	m3	4.25
型 枠 工	A= (0.70+1.00)*1/2*0.50*1	m2	0.43
目 地 工 (t=10mm)	A= (0.70+1.00)*1/2*0.50*1	m2	0.43
床 掘	V= (0.70+1.00)*1/2*0.50*10.00	m3	4.25
基面整正	A= 0.70*10.00	m2	7.00
残土運搬工	(場内処理) V=	m3	4.25
天端部			
コンクリート (σck=18N/mm2)	V= (0.70*0.20+1/2*(0.70+0.58)*0.40)*10.00	m3	3.96
型 枠 工	A= (0.20+0.60)×10.0+0.70*0.20+(0.70+0.58)*1/2*0.40	m2	8.40
目 地 工 (t=10mm)	A= 0.70*0.20+(0.70+0.58)*1/2*0.40	m2	0.40
床 掘	V= (0.70*0.10+(0.70+0.58)*1/2*0.40)*10.00	m3	3.26
基面整正	A= 0.58*10.00	m2	5.80
残土運搬工	(場内処理) V=	m3	3.26
小段部			
コンクリート (σck=18N/mm2)	V= (0.95+0.65)*1/2*0.50*10.00	m3	4.00
型 枠 工	A= (0.95+0.65)*1/2*0.50*1	m2	0.40
目 地 工 (t=10mm)	A= (0.95+0.65)*1/2*0.50*1	m2	0.40
床 掘	V= (1.07+0.65)*1/2*0.70*10.00	m3	6.02
基面整正	A= 0.65*10.00	m2	6.50
残土運搬工	(場内処理) V=	m3	6.02

数 量 計 算 書

シート固定工　　10m当り

項　　目	算　　式	単位	数　量
場内道路路肩(谷側)			
コンクリート (σck=18N/mm2)	V= (0.50*0.20+1/2*(0.50+0.41)*0.30)*10.00	m3	2.37
型 枠 工	A= (0.20+0.50)*10.0+0.50*0.20+1/2*(0.50+0.41)*0.30	m2	7.24
目 地 工 (t=10mm)	A= 0.50*0.20+1/2*(0.50+0.41)*0.30	m2	0.24
床 掘	V= 横断図で考慮済	m3	—
基面整正	A= 0.410*10.00	m2	4.10
残土運搬工	V= 横断図で考慮済	m3	—
場内道路路肩(山側)			
コンクリート (σck=18N/mm2)	V= 1/2*(0.50+0.40)*0.35*10.00	m3	1.58
型 枠 工	A= 0.35*10.0+1/2*(0.50+0.40)*0.35	m2	3.66
目 地 工 (t=10mm)	A= 1/2*(0.50+0.40)*0.35	m2	0.16
床 掘	V= 横断図で考慮済	m3	—
基面整正	A= 0.4*10.00	m2	4.00
残土運搬工	V= 横断図で考慮済	m3	—
端部			
コンクリート (σck=18N/mm2)	V= 0.40*0.60*10.00	m3	2.40
型 枠 工	A= 0.60*2*10.0+0.40*0.60	m2	12.24
目 地 工 (t=10mm)	A= 0.40*0.60	m2	0.24
床 掘	V= 0.40*0.60*10.00	m3	2.40
基面整正	A= 0.40*10.00	m2	4.00
残土運搬工	(場内処理) V=	m3	2.40

数 量 総 括 表　3. 地下水集排水工

※ 計上数量:土木工事数量算出要領 1.6 設計表示単位及び数位(別表-1)により四捨五入。別表-1にない項目は類似工種に準じる。「ー」は他工種で計上する項目。

工　種	種　別	細　別	規格・寸法	単位	数　量	計上数量	摘　要
3. 地下水集排水工	地下水集水管						
	貯留土堰堤　・埋立地底						
	貯留土堰堤部	ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝﾀﾞﾌﾞﾙ管　φ300	無孔管	m	53.5	54	
	場内～ピット部	ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝﾀﾞﾌﾞﾙ管　φ300	無孔管	m	7.9	8	
	貯留土堰堤部	ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝﾀﾞﾌﾞﾙ管　φ300	有孔管	m	27.0	27	
	場内部、本線	ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝﾀﾞﾌﾞﾙ管　φ300	有孔管	m	60.4	60	
	場内部、本線	ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝﾀﾞﾌﾞﾙ管　φ250	有孔管	m	81.8	82	
	場内部、本線	ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝﾀﾞﾌﾞﾙ管　φ200	有孔管	m	44.8	45	
	場内部、枝線	ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝﾀﾞﾌﾞﾙ管　φ200	有孔管	m	183.8	184	
	土堰堤部、枝線	ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝﾀﾞﾌﾞﾙ管　φ150	有孔管	m	76.0	76	
	場内部、枝線	ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝﾀﾞﾌﾞﾙ管　φ150	有孔管	m	306.2	306	
	埋立地法面						
	法面縦排水	ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝﾀﾞﾌﾞﾙ管　φ150	無孔管	m	303.8	304	
	小段部	ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝﾀﾞﾌﾞﾙ管　φ150	有孔管	m	509.3	509	
	小段排水呑口工	無孔ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝﾀﾞﾌﾞﾙ管 φ150	L=0.8m/箇所*18箇所	m	14.4	14	
	土　工	機械床掘工		m3	742.6	740	
		人力床掘工		m3	118.2	120	
		埋戻し	(幅1～4m)	m3	165.0	170	
		基面整正		m2	522.9	520	

	3-1.地下水集排水施設		
種　　別	規格・寸法	算　　式	数　　量
地下水集水管			
貯留土堰堤 ・埋立地底面			
貯留土堰堤部	ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝﾀﾞﾌﾞﾙ管 φ300	無孔管	53.5 m
場内～ピット部	ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝﾀﾞﾌﾞﾙ管 φ300	無孔管	7.9 m
貯留土堰堤部	ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝﾀﾞﾌﾞﾙ管 φ300	有孔管	27.0 m
場内部、本線	ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝﾀﾞﾌﾞﾙ管 φ300	有孔管	60.4 m
場内部、本線	ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝﾀﾞﾌﾞﾙ管 φ250	有孔管	81.8 m
場内部、本線	ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝﾀﾞﾌﾞﾙ管 φ200	有孔管	44.8 m
場内部、枝線	ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝﾀﾞﾌﾞﾙ管 φ200	有孔管	183.8 m
土堰堤部、枝線	ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝﾀﾞﾌﾞﾙ管 φ150	有孔管	76.0 m
場内部、枝線	ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝﾀﾞﾌﾞﾙ管 φ150	有孔管	306.2 m
埋立地法面			
法面縦排水	ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝﾀﾞﾌﾞﾙ管 φ150	無孔管	303.8 m
小段部	ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝﾀﾞﾌﾞﾙ管 φ150	有孔管	509.3 m
小段排水呑口工	無孔ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝﾀﾞﾌﾞﾙ 管φ150	L=0.8m/箇所*18箇所	14.4 m
土　工	機械床掘工		742.6 m3
	人力床掘工		118.2 m3
	埋戻し	(幅1～4m)	165.0 m3
	基面整正		522.9 m2

地下水土工集計

工 種	種 別	延 長	10m当り					数 量						
			床掘工	埋戻し	埋戻し	残 土	基面整正	人力床掘	機械床掘	埋戻し	埋戻し	残 土	基面整正	
				(幅1m未満)	(幅1～4m)					(幅1m未満)	(幅1～4m)			
貯留土堰堤 ・埋立地底面														
貯留土堰堤部 場内～ピット	ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝﾀﾞﾌﾞﾙ管 φ300	61.4	機械 7.93	0.00	0.00	7.93	6.00		48.7	0.0	0.0	48.7	36.8	
貯留土堰堤部	ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝﾀﾞﾌﾞﾙ管 φ300	27.0	機械 7.93	0.00	0.00	7.93	6.00		21.4	0.0	0.0	21.4	16.2	
場内部、本線	ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝﾀﾞﾌﾞﾙ管 φ300	60.4	機械 10.92	0.00	2.99	7.60	6.00		66.0	0.0	18.1	45.9	36.2	
場内部、本線	ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝﾀﾞﾌﾞﾙ管 φ250	81.8	機械 9.71	0.00	2.80	6.60	5.50		79.4	0.0	22.9	54.0	45.0	
場内部、本線	ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝﾀﾞﾌﾞﾙ管 φ200	228.6	機械 7.89	0.00	2.50	5.11	5.00		180.4	0.0	57.2	116.8	114.3	
貯留土堰堤、枝線	有孔ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝﾀﾞﾌﾞﾙ管φ150	76.0	機械 4.08	0.00	0.00	4.08	4.00		31.0	0.0	0.0	31.0	30.4	
場内、枝線	有孔ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝﾀﾞﾌﾞﾙ管φ150	306.2	機械 6.26	0.00	2.18	3.84	4.00		191.7	0.0	66.8	117.6	122.5	
(法面部縦排水 無孔管)	無孔ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝﾀﾞﾌﾞﾙ管φ150	303.8	機械 4.08	0.00	0.00	4.08	4.00		124.0	0.0	0.0	124.0	121.5	
布設工(小段部 有孔管)	有孔ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝﾀﾞﾌﾞﾙ管φ150	509.3	人力 2.32	0.00	0.00	2.32		人力 118.2		0.0	0.0	118.2		
合 計								人力床掘 118.2	機械床掘 742.6	0.0	165.0	677.6	522.9	

No.

地下水集水管調書(1)

種別	延長(m)	備考
1-1)地下水管　幹線φ300		下流部+ 土堰堤部
高密度ポリエチレン管・無孔管		
1	42.5	
2	11.0	
計	53.5	
1-2)地下水管　幹線φ300		場内部
高密度ポリエチレン管・無孔管		
③	7.9	
計	7.9	
2-1)地下水管　幹線φ300		土堰堤部
高密度ポリエチレン管・有孔管		
2	27.0	
計	27.0	
2-2)地下水管　幹線φ300		場内部
高密度ポリエチレン管・有孔管		
②	60.4	
計	60.4	
3)地下水管		
底部集水管　φ250　(有孔管)		
12-4	28.4	
12-6	23.1	
12-7	30.3	
計	81.8	
4)地下水管　幹線φ200		
高密度ポリエチレン管・有孔管		
①	44.8	
5-1)地下水管		
底部集水管　φ150　(有孔管)		土堰堤部
12-1	29.0	
12-2	25.0	
12-3	22.0	
計	76.0	

種別	延長(m)	備考
5-2)地下水管		
底部集水管　枝線φ150 (有孔管)		
1	32.8	
2	12.6	
3	9.5	
4	50.3	
5	38.0	
6	44.4	
7	19.6	
8	20.2	
9	17.7	
10	30.8	
11	30.3	
計	306.2	
6)地下水管　枝線Φ200		
高密度ポリエチレン管・有孔管		
6-1	20.4	
6-2	17.7	
6-3	16.7	
6-4	33.4	
12-1	20.8	
12-2	30.7	
12-3	13.4	
12-5	30.7	
計	183.8	
6)地下水管		
小段集水管　φ150 (有孔管)		
1	181.2	
2	149.6	
3	178.5	
計	509.3	

No.

地下水集水管調書(2)

小段排水管(無孔管) φ150 合計延長= 303.8 m

種別	延長(m)	備考
小段排水管 φ150		
L1 ﾚﾍﾞﾙ部		
	1.0 1.0	延長 箇所
	2.0 1.0	延長 箇所
小計	3.0	
法面部	1:2.0	
	10.6 10.0	
計	20.6	
小計	*1.118 23.0	
合計	26.0	
L2		
ﾚﾍﾞﾙ部	1.0 1.0	延長 箇所
	2.0 1.0	延長 箇所
小計	3.0	
法面部	1:2.0	
	9.9 10.0	
計	19.9	
小計	*1.118 22.2	
合計	25.2	

種別	延長(m)	備考
小段排水管 φ150		
L3 ﾚﾍﾞﾙ部	1.0	延長
	6.0 6.1	延長
小計	13.1	
法面部	1:2.0	
	10.0 5.2	
	4.7	
計	19.9	
小計	*1.118 22.2	
L3 合計	35.3	
L4		
ﾚﾍﾞﾙ部	1.0 6.0	延長
	6.1	延長
小計	13.1	
法面部	1:2.0	
	10.0 2.2	
	7.1	
計	19.3	
小計	*1.118 21.6	
合計	34.7	

No.

地下水集水管調書(3)

種別	延長(m)	備考
小段排水管　φ150		
L5		
ﾚﾍﾞﾙ部	1.0	延長
	2.0	延長
小計	3.0	
法面部	1:2.0	
	8.1	
	10.0	
計	18.1	
小計	*1.118 20.2	
合計	23.2	
L6		
ﾚﾍﾞﾙ部	1.0	延長
	2.0	延長
小計	3.0	
法面部	1:2.0	
	7.6	
	10.0	
計	17.6	
小計	*1.118 19.7	
合計	22.7	

種別	延長(m)	備考
小段排水管　φ150		
L7		
ﾚﾍﾞﾙ部	1.0	延長
	2.0	延長
小計	3.0	
法面部	1:2.0	
	7.0	
	10.0	
計	17.0	
小計	*1.118 19.0	
合計	L7 22.0	
L8		
ﾚﾍﾞﾙ部	1.0	延長
	2.0	延長
小計	3.0	
法面部	1:2.0	
	6.7	
	10.0	
計	16.7	
小計	*1.118 18.7	
合計	21.7	

No.

地下水集水管調書(4)

種別	延長(m)	備考
小段排水管　φ150		
L9		
	1.0	延長
ﾚﾍﾞﾙ部	6.1	
	2.0	
小計	9.1	
法面部	1:2.0	
	7.4	
	2.5	
	6.5	
計	16.4	
	*1.118	
小計	18.3	
L9		
合計	27.4	
L10		
	1.0	延長
ﾚﾍﾞﾙ部	6.0	
	6.1	
小計	13.1	
法面部	1:2.0	
	10.0	
	0.9	
	6.2	
計	17.1	
	*1.118	
小計	19.1	
合計	32.2	

種別	延長(m)	備考
小段排水管　φ150		
L11		
	1.0	延長
ﾚﾍﾞﾙ部	6.0	
	6.1	
小計	13.1	
法面部	1:2.0	
	10.0	
	5.1	
	3.1	
計	18.2	
	*1.118	
小計	20.3	
L11		
合計	33.4	

地下水集排水工　単位当り数量

数 量 計 算 書

地下水集排水管布設工　　10m当り

項　　目	算　　式	単位	数　量
(底部無孔管) 高密度ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝ管φ300			
吸出し防止ｼｰﾄ	A= 1.40*10.0	m2	14.00
布 設 工	L=5.0m/本 L=	m	10.00
[土 工] 床堀工	V= 1/2*(1.395+0.60)*0.795*10.0	m3	7.93
埋戻し (単粒砕石) (φ20～30mm)	V= 0.70m2*10.0	m3	7.00
残土運搬工	(場内処理) V= 7.93	m3	7.93
基面整正工	A= 0.6 × 10.00	m2	6.00
(底部有孔管) 高密度ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝ管φ300			
吸出し防止ｼｰﾄ	A= 1.40*10.0	m2	14.00
布 設 工	L=5.0m/本 L=	m	10.00
[土 工] 床堀工	V= 1/2*(1.595+0.60)*0.995*10.0	m3	10.92
埋戻し (単粒砕石) (φ20～40mm)	V= 0.70m2*10.0	m3	7.00
保 護 土	V= (1.395+1.595)*1/2*0.200*10.0	m3	2.99
残土運搬工	(場内処理) V= 10.92 － 2.99 / 0.9	m3	7.60
基面整正工	A= 0.6 × 10.00	m2	6.00
(底部有孔管) 高密度ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝ管φ250			
吸出し防止ｼｰﾄ	A= 1.30*10.0	m2	13.00
布 設 工	L=5.0m/本 L=	m	10.00
[土 工] 床堀工	V= 1/2*(1.498+0.55)*0.948*10.0	m3	9.71
埋戻し (単粒砕石) (φ20～40mm)	V= 0.62m2*10.0	m3	6.20
保 護 土	V= (1.298+1.498)*1/2*0.200*10.0	m3	2.80
残土運搬工	(場内処理) V= 9.71 － 2.80 / 0.9	m3	6.60
基面整正工	A= 0.55 × 10.00	m2	5.50

数 量 計 算 書

地下水集排水管布設工　　10m当り

項　　目	算　　式	単位	数　量
(底部有孔管) 高密度ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝ管 φ200			
吸出し防止ｼｰﾄ	A= 1.20*10.0	m2	12.00
布 設 工	L=5.0m/本 L=	m	10.00
[土 工] 床堀工	V= 1/2*(1.352+0.50)*0.852*10.0	m3	7.89
埋戻し (単粒砕石) (φ20～40mm)	V= 0.49m2*10.0	m3	4.90
保 護 土	V= (1.152+1.352)*1/2*0.200*10.0	m3	2.50
残土運搬工	(場内処理) V= 7.89 － 2.50 / 0.9	m3	5.11
基面整正工	A= 0.5 × 10.00	m2	5.00
(底部有孔管) 高密度ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝ管 φ150			
吸出し防止ｼｰﾄ	A= 1.0*10.0	m2	10.00
布 設 工	L=5.0m/本 L=	m	10.00
[土 工] 床堀工	V= 1/2*(1.188+0.40)*0.788*10.0	m3	6.26
埋戻し (単粒砕石) (φ20～40mm)	V= 0.38m2*10.0	m3	3.80
保 護 土	V= (1.188+0.988)*1/2*0.200*10.0	m3	2.18
残土運搬工	(場内処理) V= 6.26 － 2.18 / 0.9	m3	3.84
基面整正工	A= 0.4 × 10.00	m2	4.00
(貯留土堰堤,法面部縦排水,有・無孔管) 高密度ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝ管 φ150			
吸出し防止ｼｰﾄ	A= 1.0*10.0	m2	10.00
布 設 工	L=5.0m/本 L=	m	10.00
[土 工] 床堀工	V= 1/2*(0.988+0.40)*0.588*10.0	m3	4.08
埋戻し (単粒砕石) (φ20～40mm)	V= 0.38m2*10.0	m3	3.80
残土運搬工	(場内処理) V= 4.08	m3	4.08
基面整正工	A= 0.4 × 10.00	m2	4.00

数 量 計 算 書

地下水集排水管布設工　　10m当り

項　　目	算　　式	単位	数　量
布設工（小段部　有孔管） 高密度ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝ管 φ150			
布 設 工	L=5.0m/本 L=	m	10.00
［ 土 工 ］ 人力床堀工	V= 1/2*(0.65+0.38)*0.45*10.0	m3	2.32
埋戻し（単粒砕石） （φ20～40mm）	V= 0.20m2*10.0	m3	2.00
残土運搬工	(場内処理) V= 2.32	m3	2.32

数 量 総 括 表　4-1. 区域内排水工

※ 計上数量:土木工事数量算出要領 1.6 設計表示単位及び数位(別表-1)により四捨五入。別表-1にない項目は類似工種に準じる。「ー」は他工種で計上する項目。

工　種	種　別	細　別	規格・寸法	単位	数　量	計上数量	摘　要
雨水本管工							
	土　工	掘　削	土　砂	m3	2,494	2,500	
		埋　戻 C	土　砂	m3	956	960	
		残　土		m3	1,432	1,430	
		基面整正	土　砂	m2	1,282	1,280	
	側溝工						
		可変側溝	300×300	m	194.1	194	
			300×400	m	149.8	150	
			300×500	m	53.8	54	
			300×600	m	122.4	122	
			500×500	m	42.5	43	
			500×600	m	20.5	21	
			500×700	m	42.3	42	
			500×800	m	66.3	66	
			500×900	m	164.4	164	
			500×1000	m	32.2	32	
			500×1100	m	41.5	42	
			500×1200	m	34.6	35	
			500×1300	m	9.9	10	
		可変横断側溝	300×500	m	8.1	8	
			500×700	m	9.0	9	
			500×800	m	11.4	11	
		ｲﾝﾊﾞｰﾄｺﾝｸｰﾄ	18-8-25	m3	55.8	56	
		同上型枠		m2	12.5	13	
		角型水路	500×500	m	99.5	100	
		管布設工	ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝ二重管Φ700	m	8.5	9	
	桝　工	集水桝	集水桝A,H=500	箇所	8.0	8	二次製品
			集水桝B,H=600	箇所	5.0	5	〃
			集水桝C,H=700	箇所	4.0	4	〃
			集水桝D,H=800	箇所	3.0	3	〃
			集水桝E,H=900	箇所	1.0	1	〃
			集水桝F,H=1000	箇所	3.0	3	〃
			集水桝G,H=1100	箇所	2.0	2	〃
			集水桝H,H=1200	箇所	2.0	2	〃
			集水桝I,H=1300	箇所	1.0	1	〃
		現場打集水桝1.2*1.2*H	集水桝J,H=1000	箇所	1.0	1	現場打
		〃	集水桝K,H=2000	箇所	1.0	1	現場打
	小段排水工	小段側溝	U形側溝300	m	579.3	579	
		縦排水	ソケット付U形側溝	m	318.6	319	
		小段桝	□400×H450	箇所	38.0	38	

区　域　内　排　水　工

(本体工)

雨水数量総括表(内排水　本体工)

工　　種	種　　別	細　　別	規格・寸法	単位	数　　量	計上数量	摘　　要
雨水本管工							
	土　　工	掘　削	土　砂	m3	2,494	2,500	
		埋　戻 C	土　砂	m3	956	960	
		残　土		m3	1,432	1,430	
		基面整正	土　砂	m2	1,282	1,280	
	側溝工						
		可変側溝	300×300	m	194.1	194	
			300×400	m	149.8	150	
			300×500	m	53.8	54	
			300×600	m	122.4	122	
			500×500	m	42.5	43	
			500×600	m	20.5	21	
			500×700	m	42.3	42	
			500×800	m	66.3	66	
			500×900	m	164.4	164	
			500×1000	m	32.2	32	
			500×1100	m	41.5	42	
			500×1200	m	34.6	35	
			500×1300	m	9.9	10	
		可変横断側溝	300×500	m	8.1	8	
			500×700	m	9.0	9	
			500×800	m	11.4	11	
		ｲﾝﾊﾞｰﾄｺﾝｸｰﾄ	18-8-25	m3	55.8	56	
		同上型枠		m2	12.5	13	
		角型水路	500×500	m	99.5	100	
		管布設工	ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝ二重管Φ700	m	8.5	9	

雨水数量総括表(内排水　本体工)

工　　種	種　　別	細　　別	規格・寸法	単位	数　　量	計上数量	摘　　要
	桝　工	集水桝	集水桝A,H=500	箇所	8.0	8	二次製品
			集水桝B,H=600	箇所	5.0	5	〃
			集水桝C,H=700	箇所	4.0	4	〃
			集水桝D,H=800	箇所	3.0	3	〃
			集水桝E,H=900	箇所	1.0	1	〃
			集水桝F,H=1000	箇所	3.0	3	〃
			集水桝G,H=1100	箇所	2.0	2	〃
			集水桝H,H=1200	箇所	2.0	2	〃
			集水桝I,H=1300	箇所	1.0	1	〃
		現場打集水桝1.2*1.2*H	集水桝J,H=1000	箇所	1.0	1	現場打
		〃	集水桝K,H=2000	箇所	1.0	1	現場打
	小段排水工	小段側溝	U形側溝300	m	579.3	579	
		縦排水	ソケット付U形側溝	m	318.6	319	
		小段桝	□400×H450	箇所	38.0	38	

■雨水排水施設延長調書

数量調書

種別・細別	規格	算　　式	単位	数 量
側溝工				
可変側溝	300×300	20.9+24.4+42.1+26.0+25.2+21.3+34.2	m	194.10
	300×400	15.6+40.6+40.6+52.3+0.7	m	149.80
	300×500	50.7+3.1	m	53.80
	300×600	70.0+52.4	m	122.40
	500×500	27.7+14.8	m	42.50
	500×600	16.8+3.7	m	20.50
	500×700	32.3+10	m	42.30
	500×800	32.3+32.3+1.7	m	66.30
	500×900	32.3+3.82+24.75+2.13+20.0+46.6+34.8	m	164.40
	500×1000	32.2	m	32.20
	500×1100	32.3+1.0+6.2+2.0	m	41.50
	500×1200	32.6+2.0	m	34.60
	500×1300	5.9+4.0	m	9.90
可変横断側溝	300×500	8.1	m	8.10
	500×700	9.0	m	9.00
	500×800	11.4	m	11.40
ｲﾝﾊﾞｰﾄｺﾝｸｰﾄ	18-8-25		m3	55.81
同上型枠			m2	12.51
角型水路	500×500	59.0+40.5	m	99.50
管布設工	ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝ二重管Φ700	8.5	m	8.50
桝　工				
二次製品集水桝 500*500*H	集水桝A,H=500	8.0	箇所	8.00
	集水桝B,H=600	5.0	箇所	5.00
	集水桝C,H=700	4.0	箇所	4.00
	集水桝D,H=800	3.0	箇所	3.00
	集水桝E,H=900	1.0	箇所	1.00
	集水桝F,H=1000	3.0	箇所	3.00
	集水桝G,H=1100	2.0	箇所	2.00
	集水桝H,H=1200	2.0	箇所	2.00
	集水桝I,H=1300	1.0	箇所	1.00
現場打集水桝 1.2*1.2*H	集水桝J,H=1000	1.0	箇所	1.00
〃	集水桝K,H=2000	1.0	箇所	1.00
小段排水工				
小段側溝	U形側溝300	32.6+26.9+52+82.4+89.6+50.4+77.1+64.3+46.4+19.5+11.8+26.3	m	579.30
縦排水	ソケット付U形側溝	23.9+24.7+25.6+36.6+34.8+33.9+34.6+32.7+22.2+22.2+11.1+16.3	m	318.60
小段桝	□400×H450	38	箇所	38.00

■土工集計表

工種	規格	土工延長 (路線延長)	単位	単位数量							土工数量						
				掘削 (m^3)	埋戻A (m^3)	埋戻B (m^3)	埋戻C (m^3)	埋戻D (m^3)	残土 (m^3)	基面整正 (m^2)	掘削 (m^3)	埋戻A (m^3)	埋戻B (m^3)	埋戻C (m^3)	埋戻D (m^3)	残土 (m^3)	基面整正 (m^2)
側溝工																	
可変側溝	300×300	194.10	m	8.93			1.20		7.60	7.00	173.33	0.00	0.00	23.29	0.00	147.52	135.87
	300×400	149.80	m	10.43			2.30		7.87	7.00	156.24	0.00	0.00	34.45	0.00	117.89	104.86
	300×500	53.80	m	11.93			3.38		8.17	7.00	64.18	0.00	0.00	18.18	0.00	43.95	37.66
	300×600	122.40	m	13.43			4.40		8.54	7.00	164.38	0.00	0.00	53.86	0.00	104.53	85.68
	500×500	42.50	m	14.19			3.73		10.05	9.20	60.31	0.00	0.00	15.85	0.00	42.71	39.10
	500×600	20.50	m	15.91			4.76		10.62	9.20	32.62	0.00	0.00	9.76	0.00	21.77	18.86
	500×700	42.30	m	22.88			7.49		14.56	9.20	96.78	0.00	0.00	31.68	0.00	61.59	38.92
	500×800	66.30	m	25.68			9.20		15.46	9.20	170.26	0.00	0.00	61.00	0.00	102.50	61.00
	500×900	164.40	m	28.57			10.82		16.55	9.20	469.69	0.00	0.00	177.88	0.00	272.08	151.25
	500×1000	32.20	m	31.57			12.69		17.47	9.20	101.66	0.00	0.00	40.86	0.00	56.25	29.62
	500×1100	41.50	m	34.66			14.67		18.36	9.20	143.84	0.00	0.00	60.88	0.00	76.19	38.18
	500×1200	34.60	m	37.86			16.56		19.46	9.20	131.00	0.00	0.00	57.30	0.00	67.33	31.83
	500×1300	9.90	m	41.15			18.71		20.36	9.20	40.74	0.00	0.00	18.52	0.00	20.16	9.11
可変横断側溝	300×500	8.10	m	16.25			4.46		11.29	7.00	13.16	0.00	0.00	3.61	0.00	9.14	5.67
	500×700	9.00	m	27.47			9.56		16.85	9.50	24.72	0.00	0.00	8.60	0.00	15.17	8.55
	500×800	11.40	m	30.44			11.36		17.82	9.50	34.70	0.00	0.00	12.95	0.00	20.31	10.83
角型水路	500×500	99.50	m	7.70			4.16		3.08	14.00	76.62	0.00	0.00	41.39	0.00	30.65	139.30
管布設工	ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝ二重管Φ700	8.50	m	26.11			0.00		26.11	13.50	22.19	0.00	0.00	0.00	0.00	22.19	11.48

■土工集計表

工種	規格	土工延長 (路線延長)	単位	単位数量							土工数量						
				掘削 (m^3)	埋戻A (m^3)	埋戻B (m^3)	埋戻C (m^3)	埋戻D (m^3)	残土 (m^3)	基面整正 (m^2)	掘削 (m^3)	埋戻A (m^3)	埋戻B (m^3)	埋戻C (m^3)	埋戻D (m^3)	残土 (m^3)	基面整正 (m^2)
桝　工																	
集水桝	集水桝A	8.00	箇所	1.75			0.56		1.13	0.85	14.00	0.00	0.00	4.48	0.00	9.04	6.80
	集水桝B	5.00	箇所	1.95			0.68		1.19	0.85	9.75	0.00	0.00	3.40	0.00	5.95	4.25
	集水桝C	4.00	箇所	2.16			0.81		1.26	0.85	8.64	0.00	0.00	3.24	0.00	5.04	3.40
	集水桝D	3.00	箇所	2.38			0.95		1.32	0.85	7.14	0.00	0.00	2.85	0.00	3.96	2.55
	集水桝E	1.00	箇所	2.61			1.09		1.40	0.85	2.61	0.00	0.00	1.09	0.00	1.40	0.85
	集水桝F	3.00	箇所	2.84			1.24		1.46	0.85	8.52	0.00	0.00	3.72	0.00	4.38	2.55
	集水桝G	2.00	箇所	3.94			1.78		1.96	0.85	7.88	0.00	0.00	3.56	0.00	3.92	1.70
	集水桝H	2.00	箇所	3.33			1.56		1.60	0.85	6.66	0.00	0.00	3.12	0.00	3.20	1.70
	集水桝I	1.00	箇所	3.59			1.73		1.67	0.85	3.59	0.00	0.00	1.73	0.00	1.67	0.85
現場打集水桝1.2*1.2*H	集水桝J,H=1000	1.00	箇所	6.76			3.41		2.97	2.89	6.76	0.00	0.00	3.41	0.00	2.97	2.89
	集水桝K,H=2000	1.00	箇所	13.80			5.67		7.50	2.89	13.80	0.00	0.00	5.67	0.00	7.50	2.89
小段排水工																	
小段側溝		579.30	m	3.90			2.43		1.20	3.00	225.93	0.00	0.00	140.77	0.00	69.52	173.79
縦排水		318.60	m	5.46			2.98		2.15	3.00	173.96	0.00	0.00	94.94	0.00	68.50	95.58
小段桝		38.00	箇所	0.74			0.36		0.34	0.64	28.12	0.00	0.00	13.68	0.00	12.92	24.32
合計				460.37	0.00	0.00	164.70	0.00	277.37	184.37	2,493.78	0.00	0.00	955.72	0.00	1,431.90	1,281.89

小段排水延長調書

1	延長	桝個数	桝控除	7	延長	桝個数	桝控除
レベル	34			レベル	79.9		
延長控除	-1.4	2	-0.7	延長控除	-2.8	4	-0.7
合計	32.60			合計	77.10		
2	延長	桝個数	桝控除	8	延長	桝個数	桝控除
レベル	27.6			レベル	67.1		
延長控除	-0.7	1	-0.7	延長控除	-2.8	4	-0.7
合計	26.90			合計	64.30		
3	延長	桝個数	桝控除	9	延長	桝個数	桝控除
レベル	52.7			レベル	48.5		
延長控除	-0.7	1	-0.7	延長控除	-2.1	3	-0.7
合計	52.00			合計	46.40		
4	延長	桝個数	桝控除	10	延長	桝個数	桝控除
レベル	85.9			レベル	20.9		
延長控除	-3.5	5	-0.7	延長控除	-1.4	2	-0.7
合計	82.40			合計	19.50		
5	延長	桝個数	桝控除	11	延長	桝個数	桝控除
レベル	93.1			レベル	11.8		
延長控除	-3.5	5	-0.7	延長控除	0		-0.7
合計	89.60			合計	11.80		
6	延長	桝個数	桝控除	12	延長	桝個数	桝控除
レベル	52.5			レベル	27		
延長控除	-2.1	3	-0.7	延長控除	-0.7	1	-0.7
合計	50.40			合計	26.30		

法面縦排水調書

1	平面延長			2	平面延長		
レベル	0.65			レベル	1.75		
	0.15				0.82		
	0.65				0.69		
	0.15						
	1.75						
				標高			
1:1.1	0		1.351	80		0	
1:1.8	10.296	9	1.144	85	10.65	5	9.4
	10.296	9	1.144	87	3.94	2	3.4
	0		1.144	90	6.80	3	6.1
合計	23.94	斜長		合計	24.65	斜長	

3	平面延長			4	平面延長		
レベル	0.66			レベル	0.65		
	0.15				0.15		
	1.15				0.67		
	0.15				0.15		
	1.75				1.15		
					0.17		
					1.73		
1:1.1	11.8888	8.8	1.351	1:1.1	11.8888	8.8	1.351
1:1.8	9.8384	8.6	1.144	1:1.8	9.9528	8.7	1.144
	0		1.144		10.0672	8.8	1.144
	0		1.144		0		1.144
合計	25.59	斜長		合計	36.58	斜長	

5	平面延長			6	平面延長		
レベル	0.65			レベル	0.68		
	0.15				0.15		
	0.67				1.15		
	0.15				0.15		
	1.15				0.15		
	0.15				0.4		
1:1.1	11.8888	8.8	1.351	1:1.1	11.8888	8.8	1.351
1:1.8	10.1816	8.9	1.144	1:1.8	10.296	9	1.144
	9.8384	8.6	1.144		9.0376	7.9	1.144
	0		1.144		0		1.144
合計	34.83	斜長		合計	33.90	斜長	

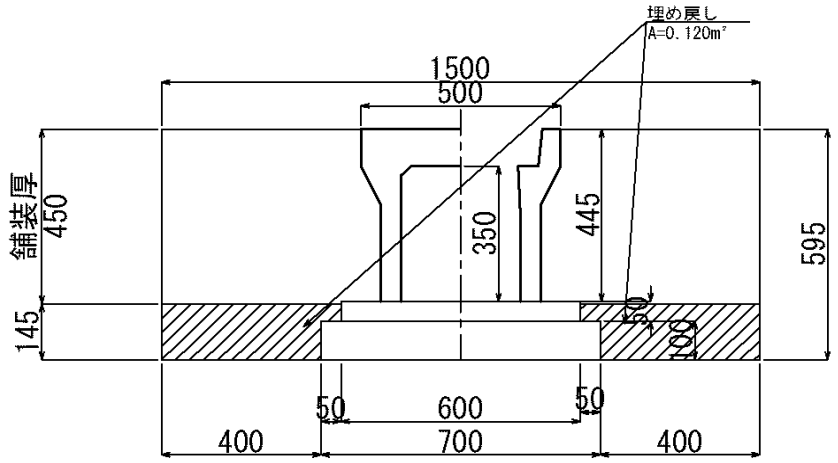
7	平面延長			8	平面延長		
レベル	0.46			レベル	0.65		
	0.15				0.15		
	0.67				0.65		
	0.15				0.15		
	1.15				0.65		
	0.15						
1:1.1	11.8888	8.8	1.351	1:1.1	0		1.351
1:1.8	10.296	9	1.144	1:1.8	10.296	9	1.144
	9.724	8.5	1.144		10.296	9	1.144
	0		1.144		9.884	8.64	1.144
合計	34.64	斜長		合計	32.73	斜長	

9	平面延長			10	平面延長		
レベル	0.65			レベル	0.65		
	0.15				0.15		
	0.65				0.65		
	0.15				0.15		
1:1.1	0		1.351	1:1.1	0		1.351
1:1.8	10.296	9	1.144	1:1.8	10.296	9	1.144
	10.296	9	1.144		10.296	9	1.144
	0.000		1.144		0.000		1.144
合計	22.19	斜長		合計	22.19	斜長	

法面延長調書				法面延長調書			
11	平面延長			12	平面延長		
レベル	0.65			レベル	0.55		
	0.15				0.15		
					0.55		
					0.4		
1:1.1	0		1.351	1:0.5	5.59	2.5	2.236
1:1.8	10.296	9	1.144	1:1.5	9.02	7.5	1.202
	0		1.144				
	0.000		1.144				
合計	11.10	斜長		合計	16.26	斜長	

単 位 数 量 計 算 書

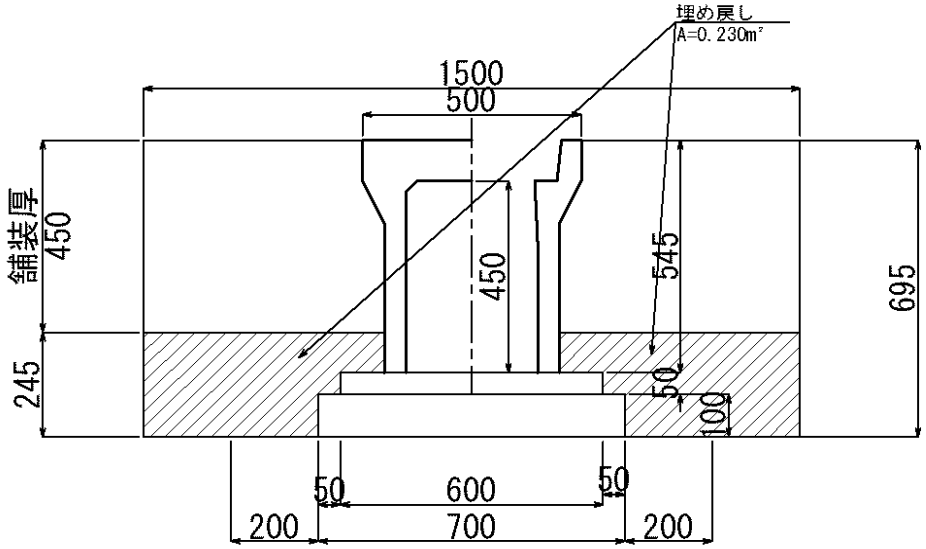
種　別：【土工】可変側溝300×300　　10.0m 当り



名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【土　工】				
掘　削		1.500×0.595×10.0	m3	8.93
埋戻Ｃ	現地良質土	0.120×10.0	m3	1.20
残土処分		8.93-1.20/0.9	m3	7.60
基面整正		0.700×10.0	m2	7.00

単 位 数 量 計 算 書

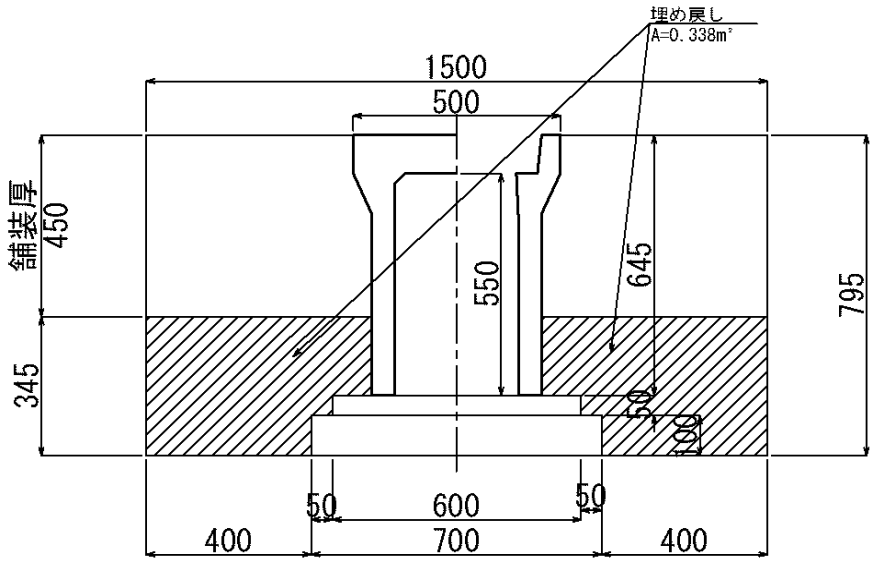
種　別：【土工】可変側溝300×400　　10.0m 当り



名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【土　工】				
掘　削		1.500×0.695×10.0	m3	10.43
埋戻Ｃ	現地良質土	0.230×10.0	m3	2.30
残土処分		10.43-2.30/0.9	m3	7.87
基面整正		0.700×10.0	m2	7.00

単 位 数 量 計 算 書

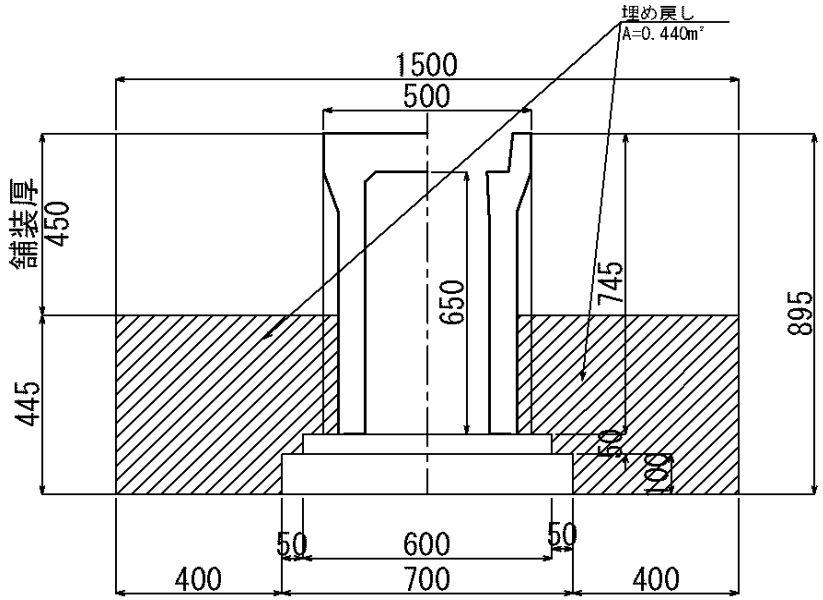
種　別：【土工】可変側溝300×500　　10.0m 当り



名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【土　工】				
掘　削		1.500×0.795×10.0	m3	11.93
埋戻Ｃ	現地良質土	0.338×10.0	m3	3.38
残土処分		11.93-3.38/0.9	m3	8.17
基面整正		0.700×10.0	m2	7.00

単 位 数 量 計 算 書

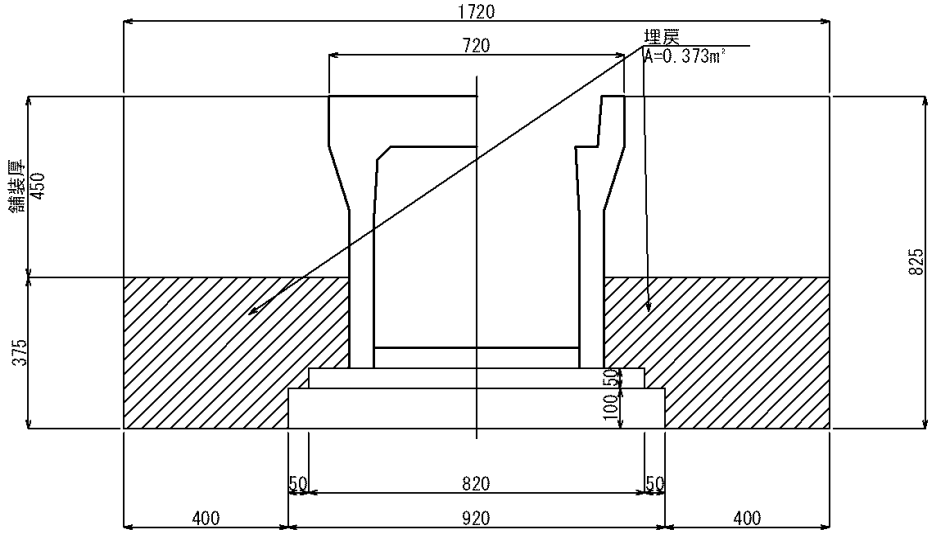
種　別：【土工】可変側溝300×600　　10.0m 当り



名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【土　工】				
掘　削		1.500×0.895×10.0	m3	13.43
埋戻Ｃ	現地良質土	0.440×10.0	m3	4.40
残土処分		13.43-4.40/0.9	m3	8.54
基面整正		0.700×10.0	m2	7.00

単 位 数 量 計 算 書

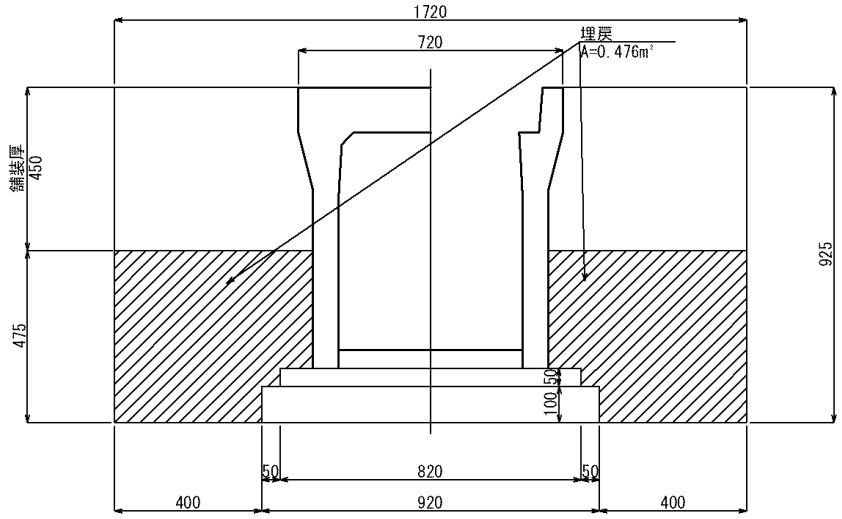
種　別：【土工】可変側溝500×500　　10.0m 当り



名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【土　工】				
掘　削		0.825×1.720×10.0	m3	14.19
埋戻Ｃ	現地良質土	0.373×10.0	m3	3.73
残土処分		14.19-3.73/0.9	m3	10.05
基面整正		0.920×10.0	m2	9.20

単 位 数 量 計 算 書

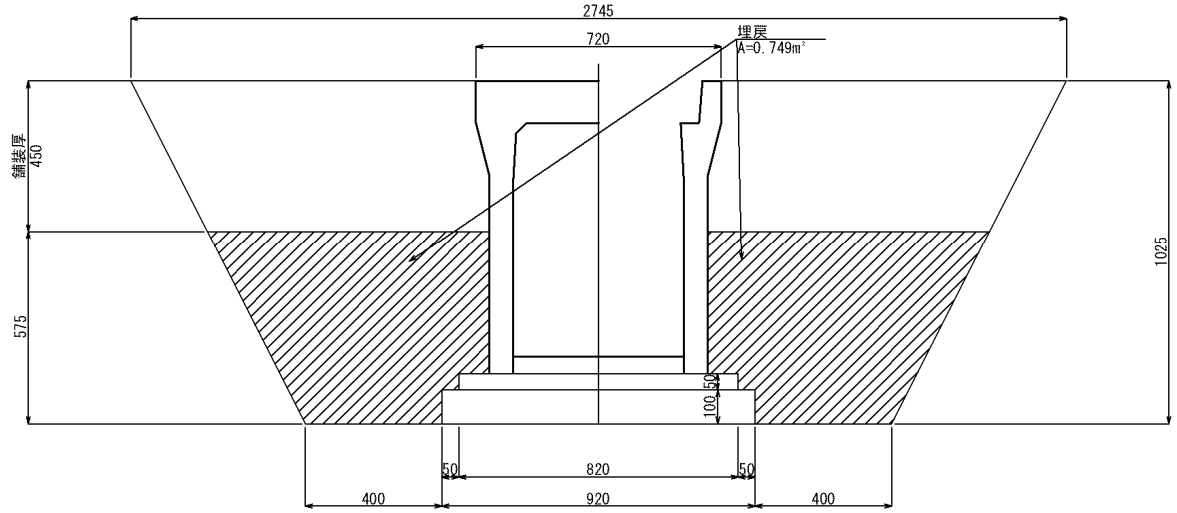
種　別：【土工】可変側溝500×600　　10.0m 当り



名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【土　工】				
掘　削		0.925×1.720×10.0	m3	15.91
埋戻C	現地良質土	0.476×10.0	m3	4.76
残土処分		15.91-4.76/0.9	m3	10.62
基面整正		0.920×10.0	m2	9.20

単 位 数 量 計 算 書

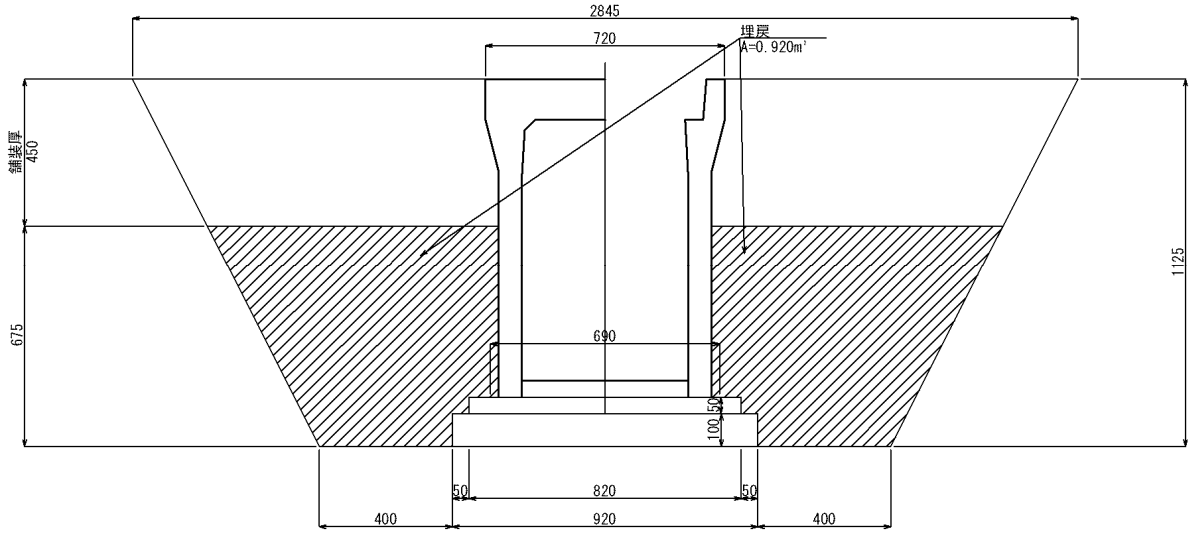
種　別：【土工】可変側溝500×700　　10.0m 当り



名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【土　工】				
掘　削		(1.720+2.745)×1/2×1.025×10.0	m3	22.88
埋戻Ｃ	現地良質土	0.749×10.0	m3	7.49
残土処分		22.88-7.49/0.9	m3	14.56
基面整正		0.920×10.0	m2	9.20

単 位 数 量 計 算 書

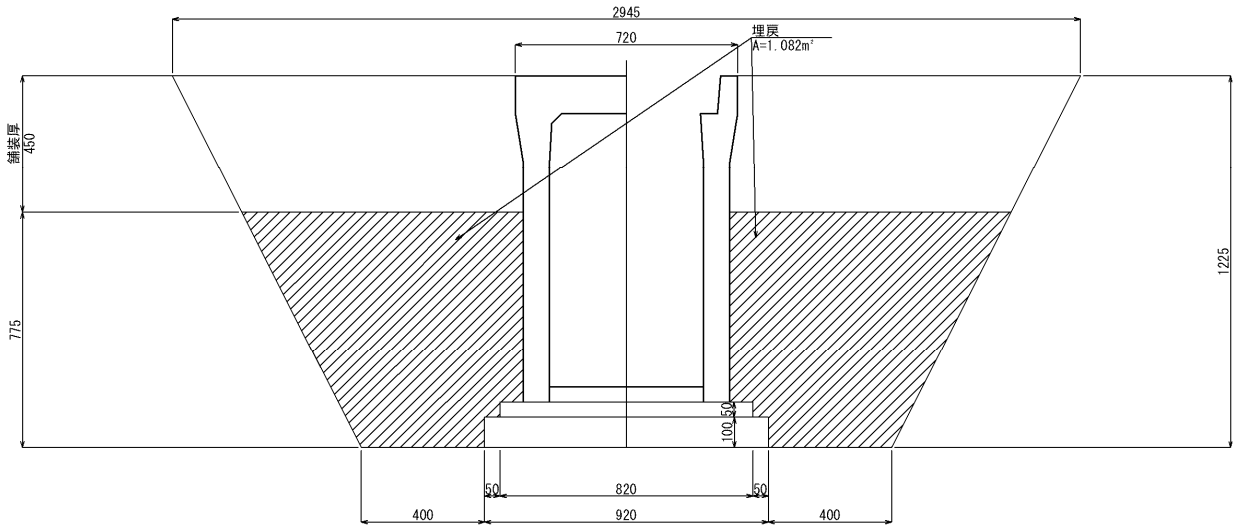
種　別：【土工】可変側溝500×800　　10.0m 当り



名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【土　工】				
掘　削		(1.720+2.845)×1/2×1.125×10.0	m3	25.68
埋戻Ｃ	現地良質土	0.920×10.0	m3	9.20
残土処分		25.68-9.20/0.9	m3	15.46
基面整正		0.920×10.0	m2	9.20

単 位 数 量 計 算 書

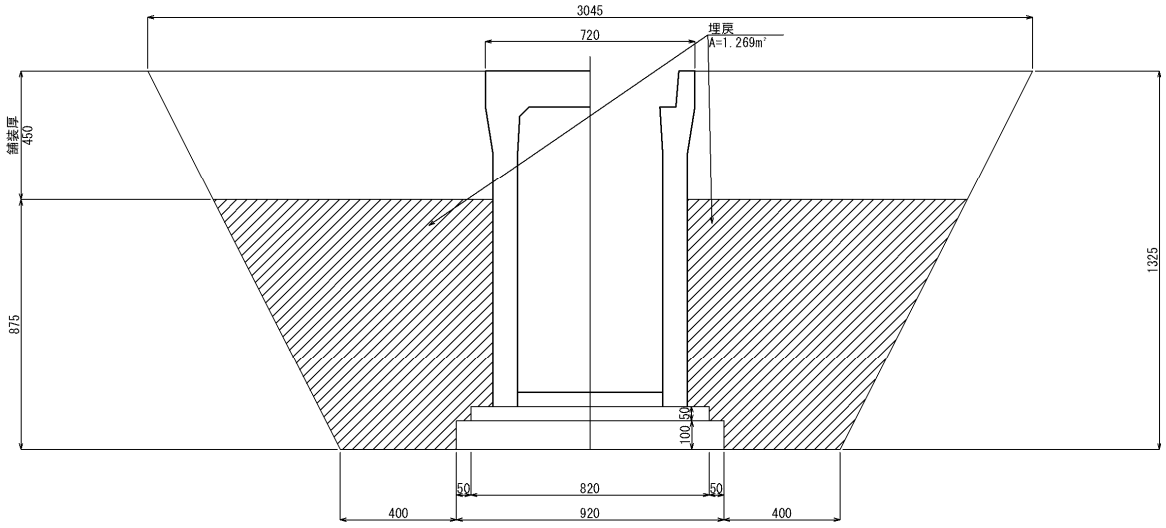
種　別：【土工】可変側溝500×900　　10.0m 当り



名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【土　工】				
掘　削		(1.720+2.945)×1/2×1.225×10.0	m3	28.57
埋戻Ｃ	現地良質土	1.082×10.0	m3	10.82
残土処分		28.57-10.82/0.9	m3	16.55
基面整正		0.920×10.0	m2	9.20

単 位 数 量 計 算 書

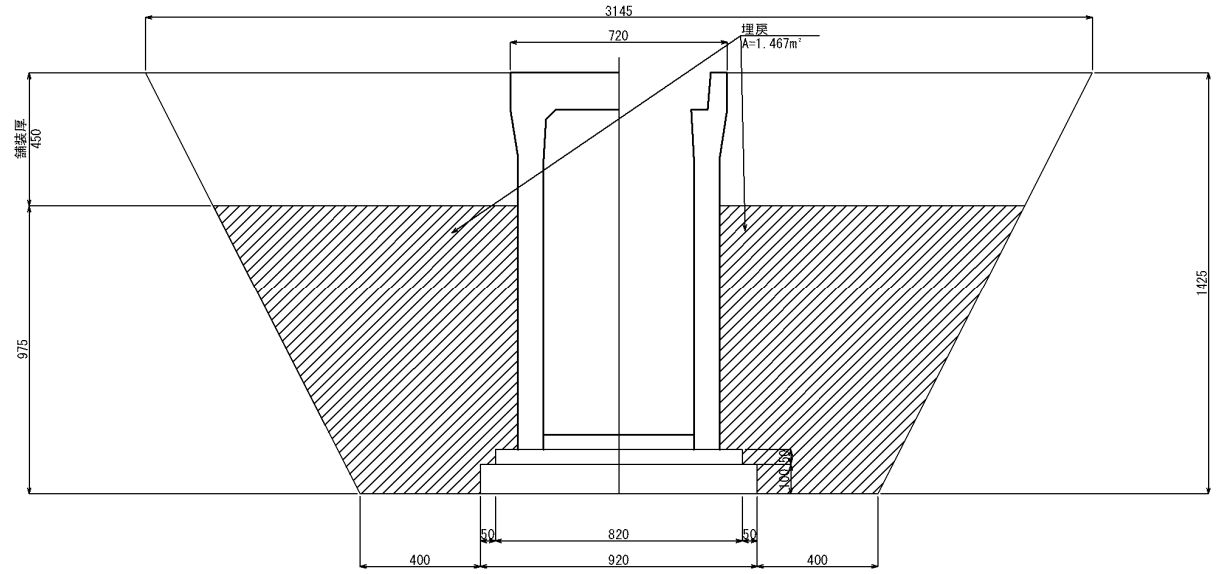
種　別：【土工】可変側溝500×1000　　10.0m 当り



名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【土　工】				
掘　削		(1.720+3.045)×1/2×1.325×10.0	m3	31.57
埋戻Ｃ	現地良質土	1.269×10.0	m3	12.69
残土処分		31.57-12.69/0.9	m3	17.47
基面整正		0.920×10.0	m2	9.20

単 位 数 量 計 算 書

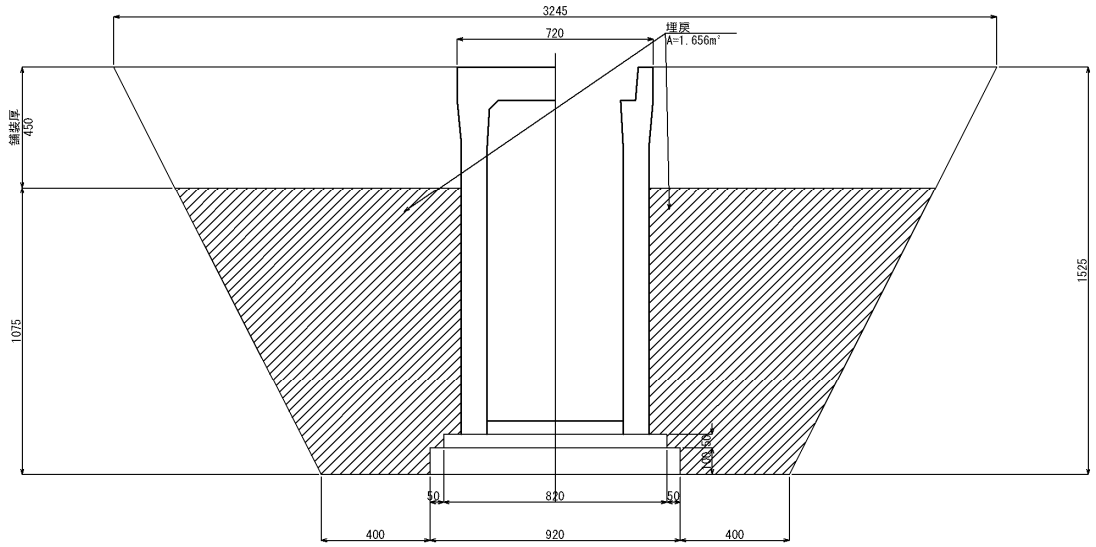
種　別：【土工】可変側溝500×1100　　10.0m 当り



名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【土　工】				
掘　削		(1.720+3.145)×1/2×1.425×10.0	m3	34.66
埋戻Ｃ	現地良質土	1.467×10.0	m3	14.67
残土処分		34.66-14.67/0.9	m3	18.36
基面整正		0.920×10.0	m2	9.20

単 位 数 量 計 算 書

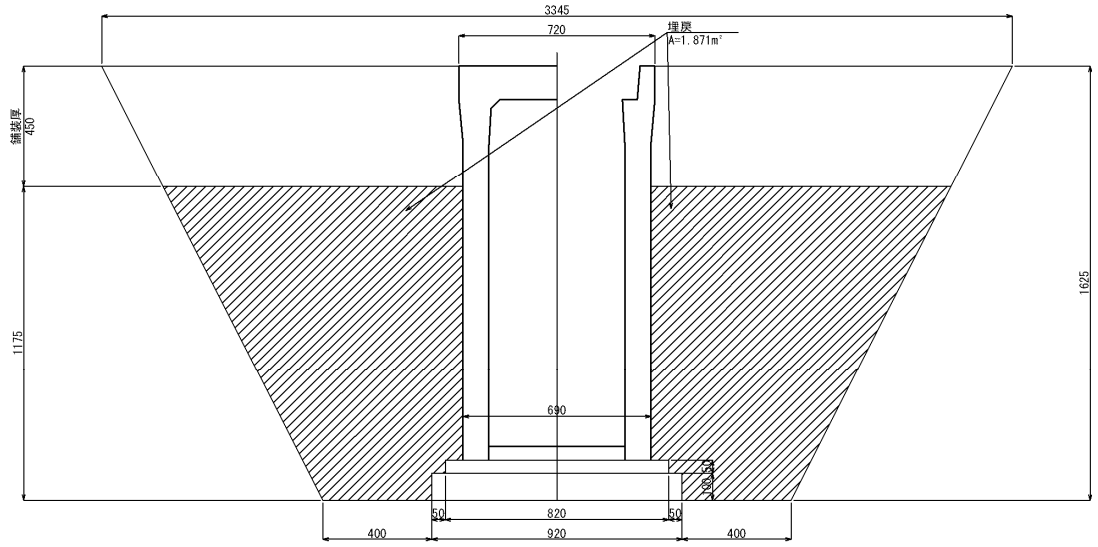
種　別：【土工】可変側溝500×1200　　10.0m 当り



名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【土　工】				
掘　削		(1.720+3.245)×1/2×1.525×10.0	m3	37.86
埋戻Ｃ	現地良質土	1.656×10.0	m3	16.56
残土処分		37.86-16.56/0.9	m3	19.46
基面整正		0.920×10.0	m2	9.20

単 位 数 量 計 算 書

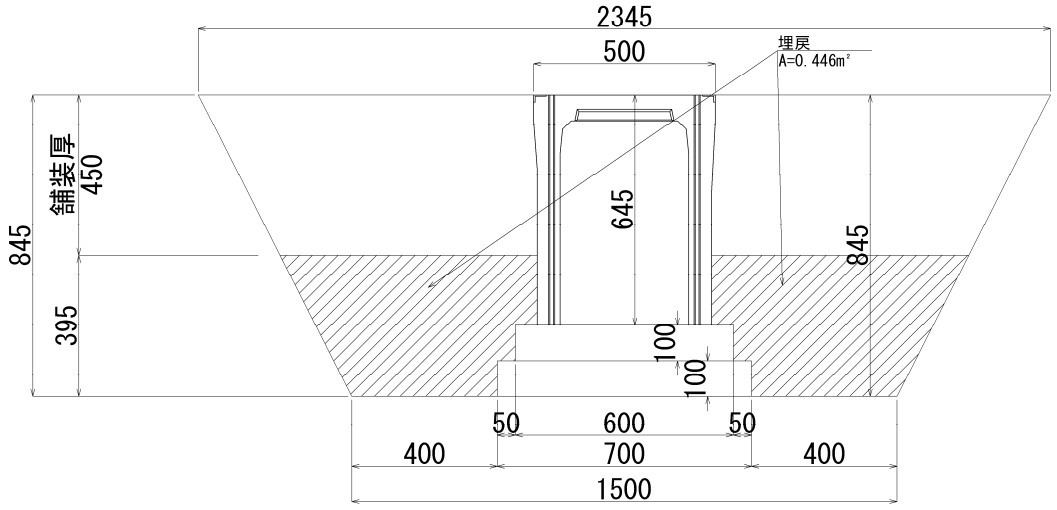
種　別：【土工】可変側溝500×1300　　10.0m 当り



名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【土　工】				
掘　削		(1.720+3.345)×1/2×1.625×10.0	m3	41.15
埋戻Ｃ	現地良質土	1.871×10.0	m3	18.71
残土処分		41.15-18.71/0.9	m3	20.36
基面整正		0.920×10.0	m2	9.20

単 位 数 量 計 算 書

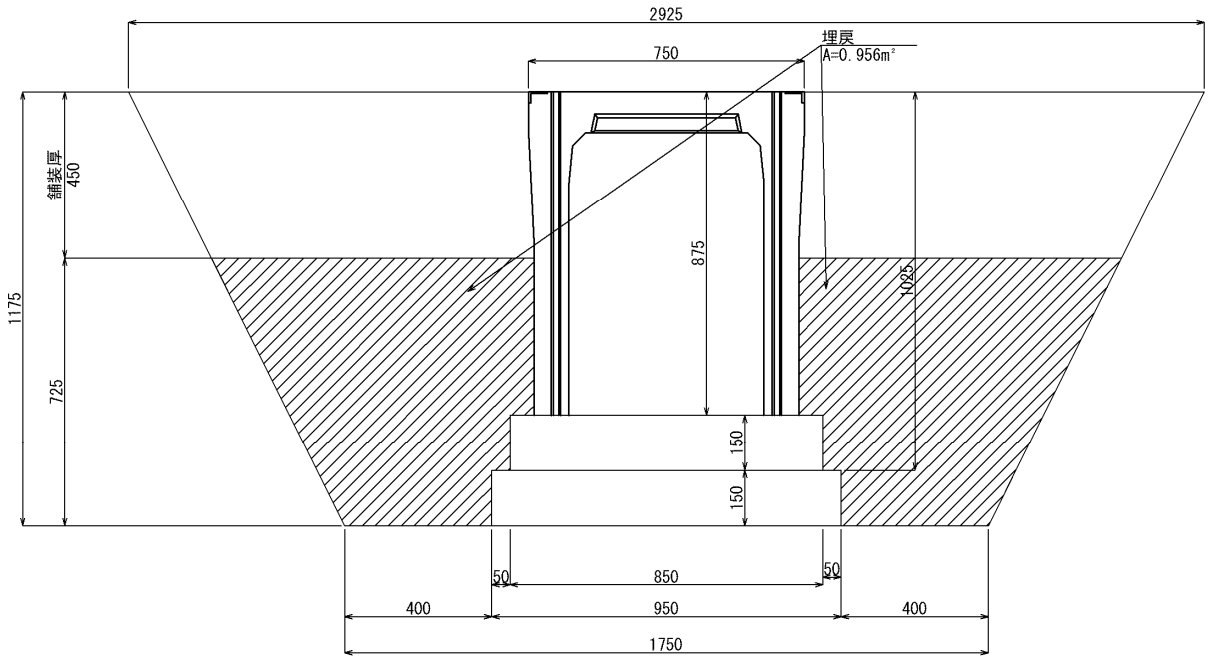
種　別：【土工】横断側溝300×500　　10.0m 当り



名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【土　工】				
掘　削		(1.50+2.345)×1/2×0.845×10.0	m3	16.25
埋戻Ｃ	現地良質土	0.446×10.0	m3	4.46
残土処分		16.25-4.46/0.9	m3	11.29
基面整正		0.700×10.0	m2	7.00

単 位 数 量 計 算 書

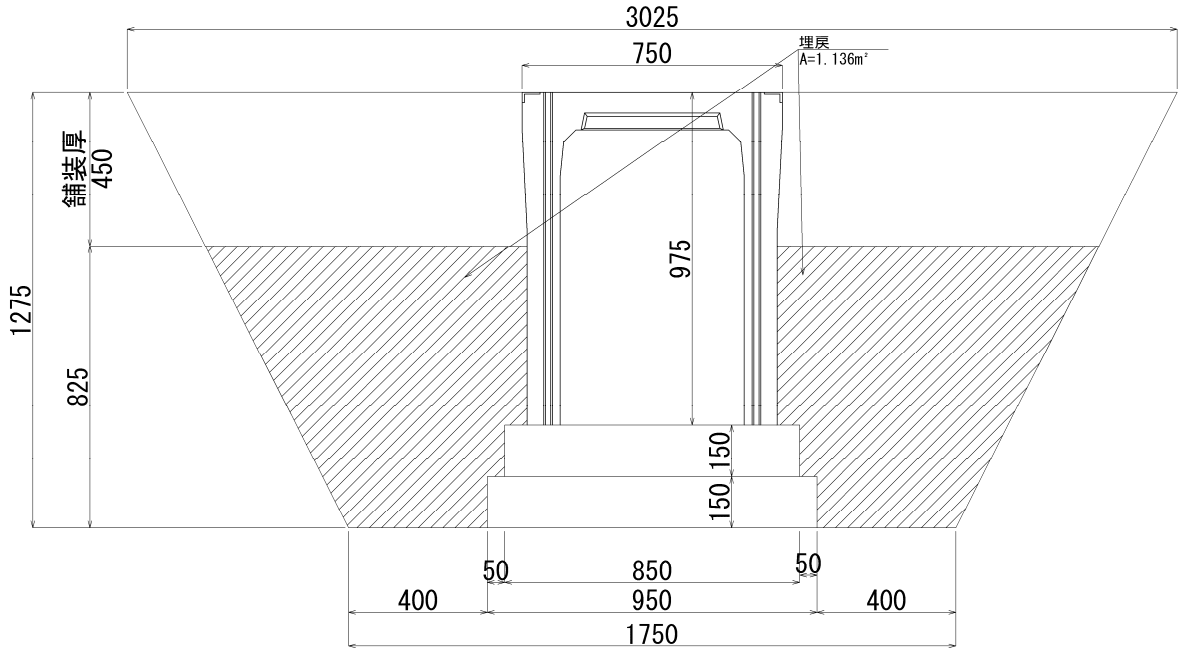
種　別：【土工】横断側溝500×700　　10.0m 当り



名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【土　工】				
掘　削		(1.750+2.925)×1/2×1.175×10.0	m3	27.47
埋戻Ｃ	現地良質土	0.956×10.0	m3	9.56
残土処分		27.47-9.56/0.9	m3	16.85
基面整正		0.950×10.0	m2	9.50

単 位 数 量 計 算 書

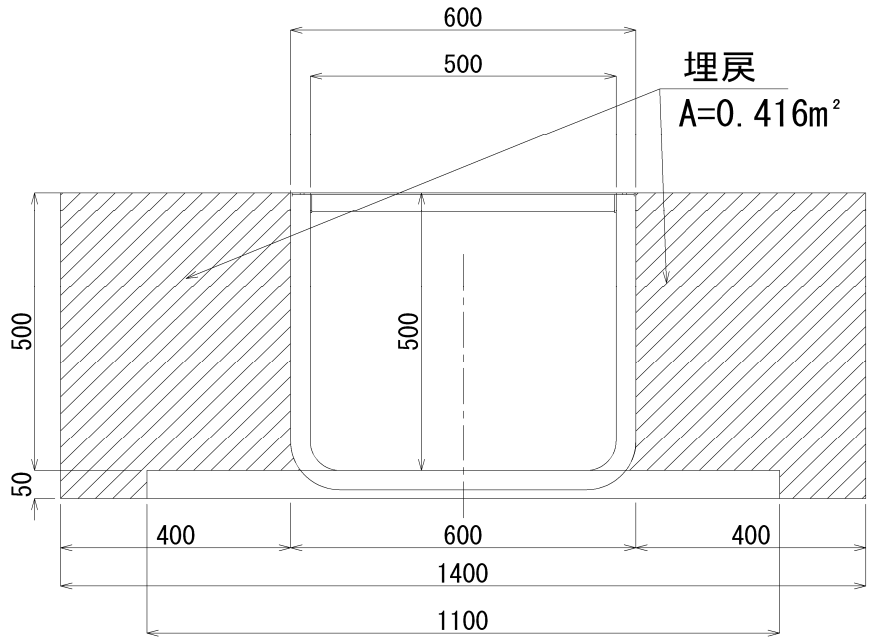
種　別：【土工】横断側溝500×800　　10.0m 当り



名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【土　工】				
掘　削		(1.750+3.025)×1/2×1.275×10.0	m3	30.44
埋戻Ｃ	現地良質土	1.136×10.0	m3	11.36
残土処分		30.44-11.36/0.9	m3	17.82
基面整正		0.950×10.0	m2	9.50

材　料　計　算　書

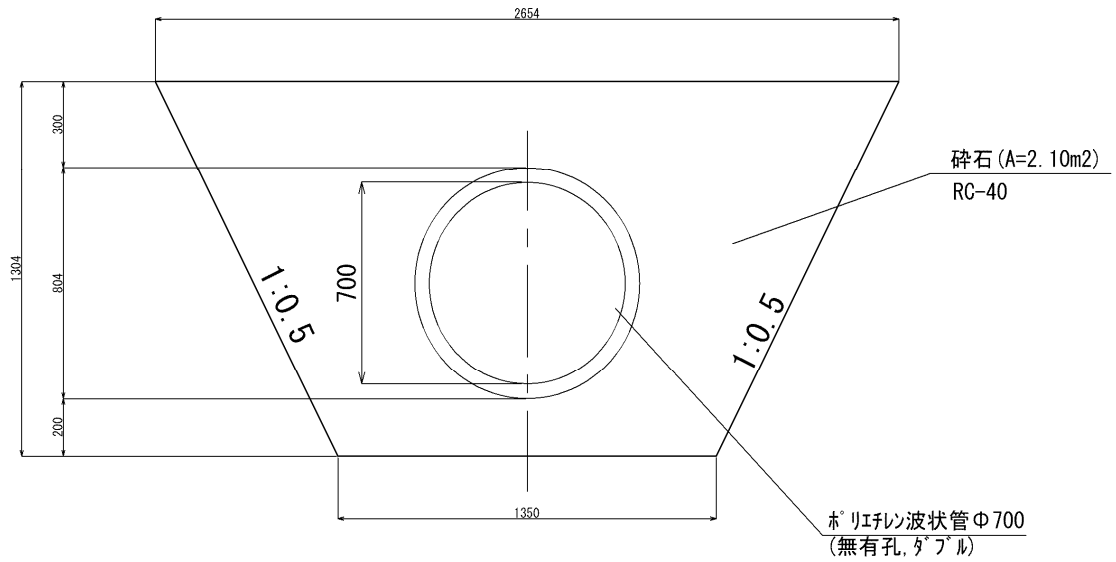
種　別：角型U字溝500　　10.0m 当り



名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【土工】				
掘削		1.40×0.55×10	m3	7.70
埋戻		0.416×10	m3	4.16
残土処分		7.70-4.16/0.9	m3	3.08
基面整正		1.40×10	m2	14.00

単 位 数 量 計 算 書

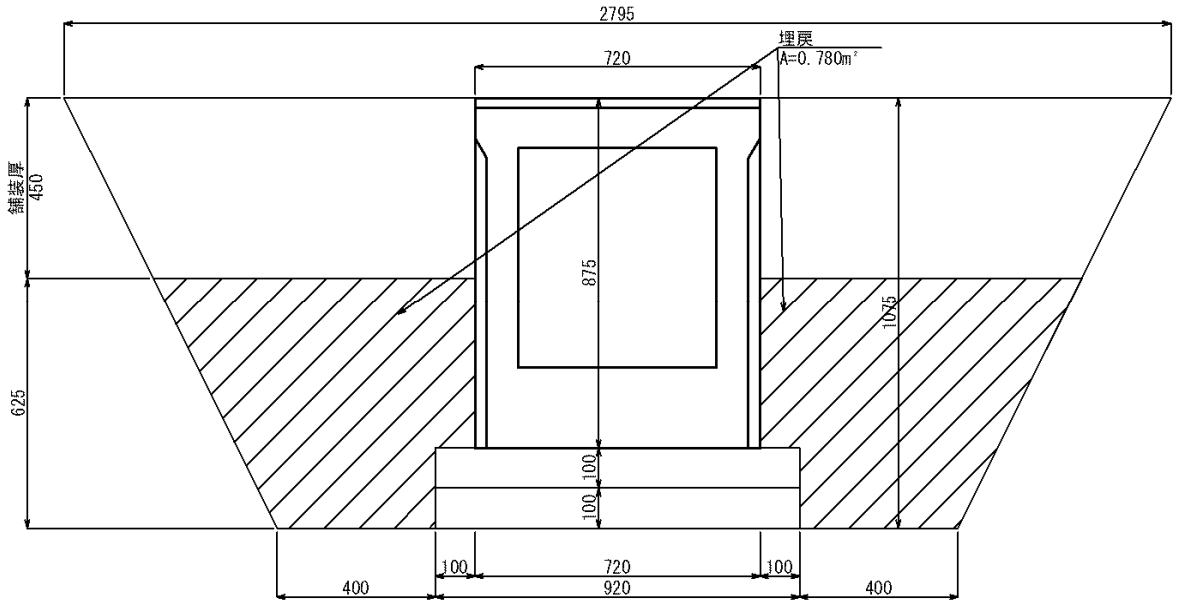
種　別：【土工】ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝ二重管φ700　　10m 当り



【土　工】				
掘　削		(2.654+1.35)×1/2×1.304×10.0	m3	26.11
残土処分		26.11	m3	26.11
基面整正		1.35×10.0	m2	13.50

単 位 数 量 計 算 書

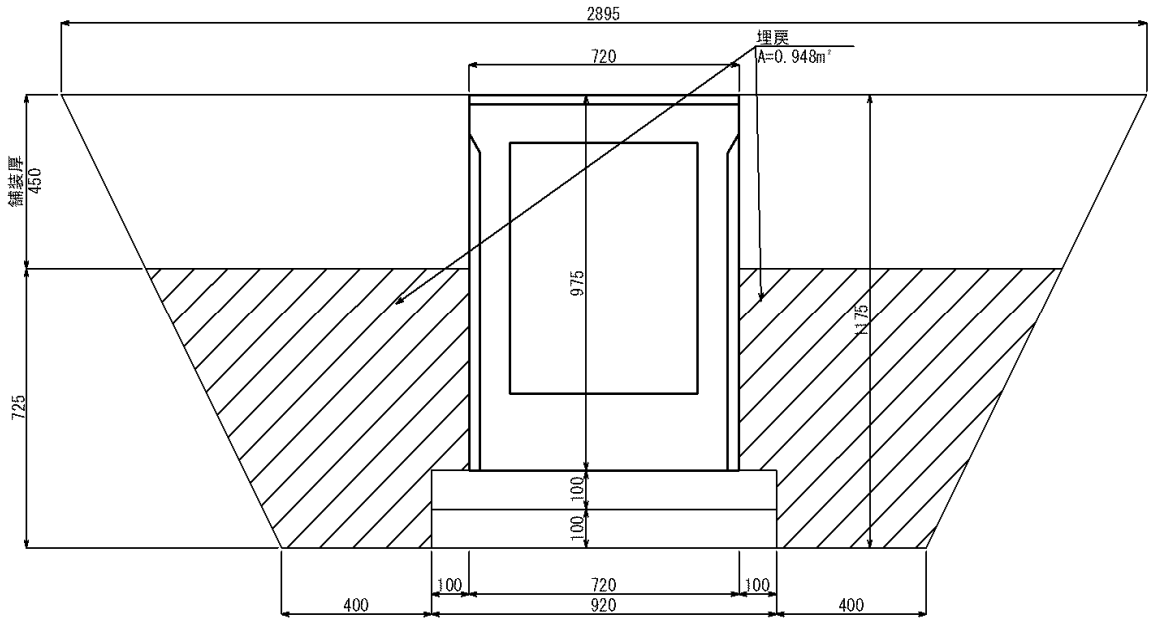
種　別：【土工】集水桝A　　1箇所 当り



名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【土　工】				
掘　削		(1.720+2.795)×1/2×1.075×0.720	m3	1.75
埋戻Ｃ	現地良質土	0.780×0.720	m3	0.56
残土処分		1.75-0.56/0.9	m3	1.13
基面整正		0.920×0.920	m2	0.85

単 位 数 量 計 算 書

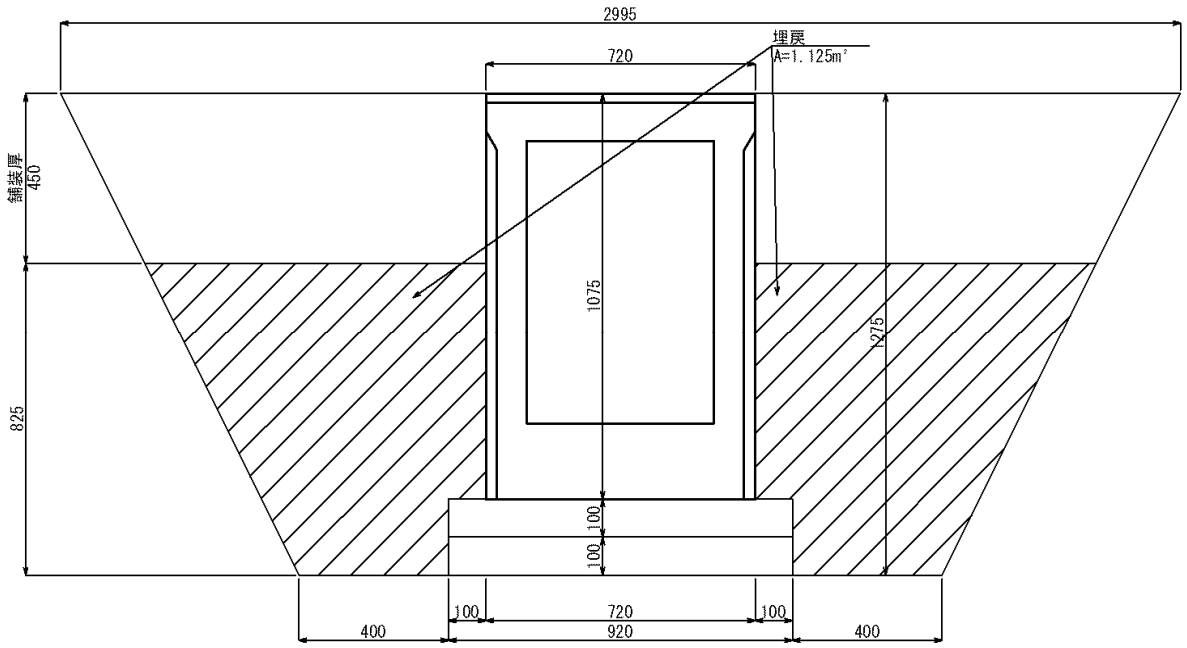
種　別：【土工】集水桝B　　1箇所 当り



名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【土　工】				
掘　削		(1.720+2.895)×1/2×1.175×0.720	m3	1.95
埋戻Ｃ	現地良質土	0.948×0.720	m3	0.68
残土処分		1.95-0.68/0.9	m3	1.19
基面整正		0.920×0.920	m2	0.85

単 位 数 量 計 算 書

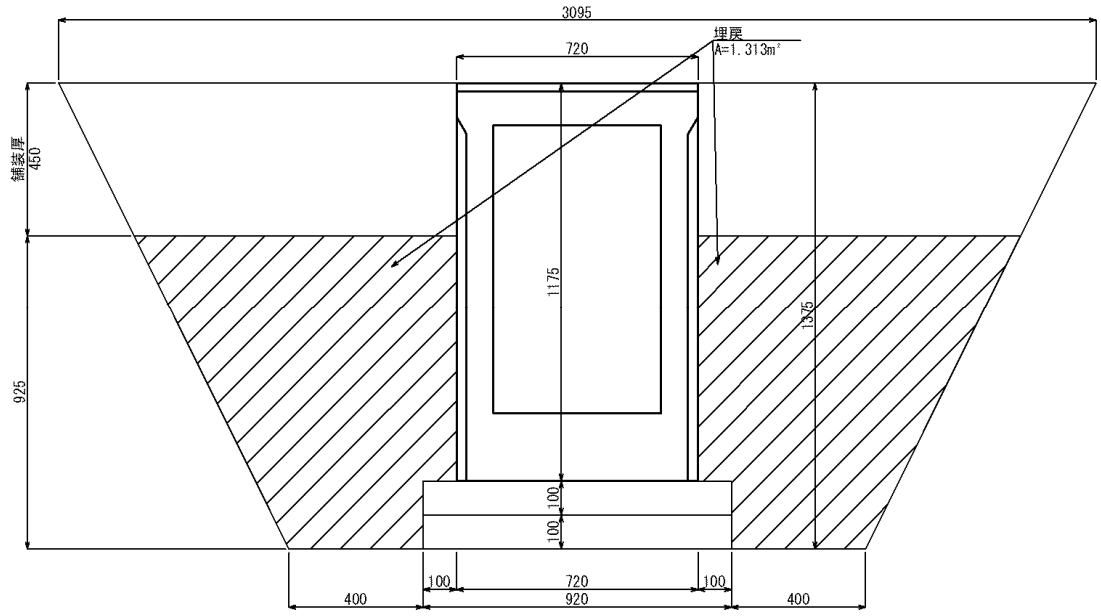
種　別：【土工】集水桝C　　1箇所 当り



名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【土　工】				
掘　削		(1.720+2.995)×1/2×1.275×0.720	m3	2.16
埋戻C	現地良質土	1.125×0.720	m3	0.81
残土処分		2.16-0.81/0.9	m3	1.26
基面整正		0.920×0.920	m2	0.85

単 位 数 量 計 算 書

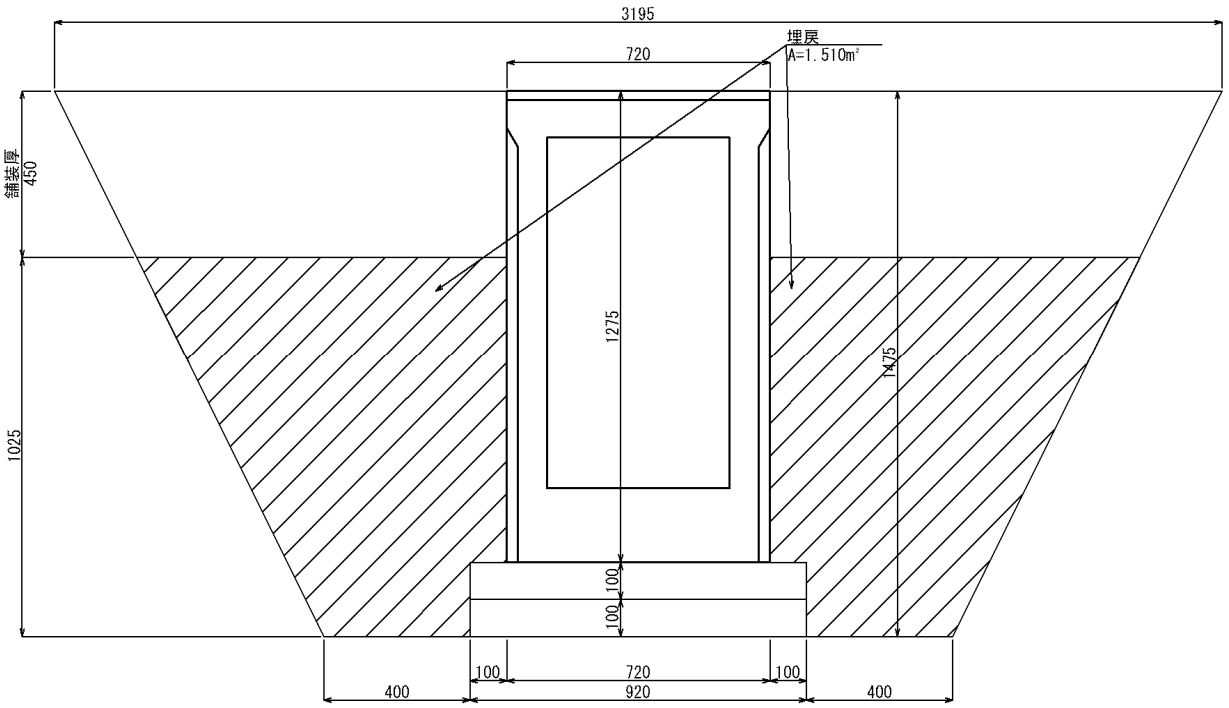
種　別：【土工】集水桝D　　1箇所 当り



名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【土　工】				
掘　削		(1.720+3.095)×1/2×1.375×0.720	m3	2.38
埋戻C	現地良質土	1.313×0.720	m3	0.95
残土処分		2.38-0.95/0.9	m3	1.32
基面整正		0.920×0.920	m2	0.85

単 位 数 量 計 算 書

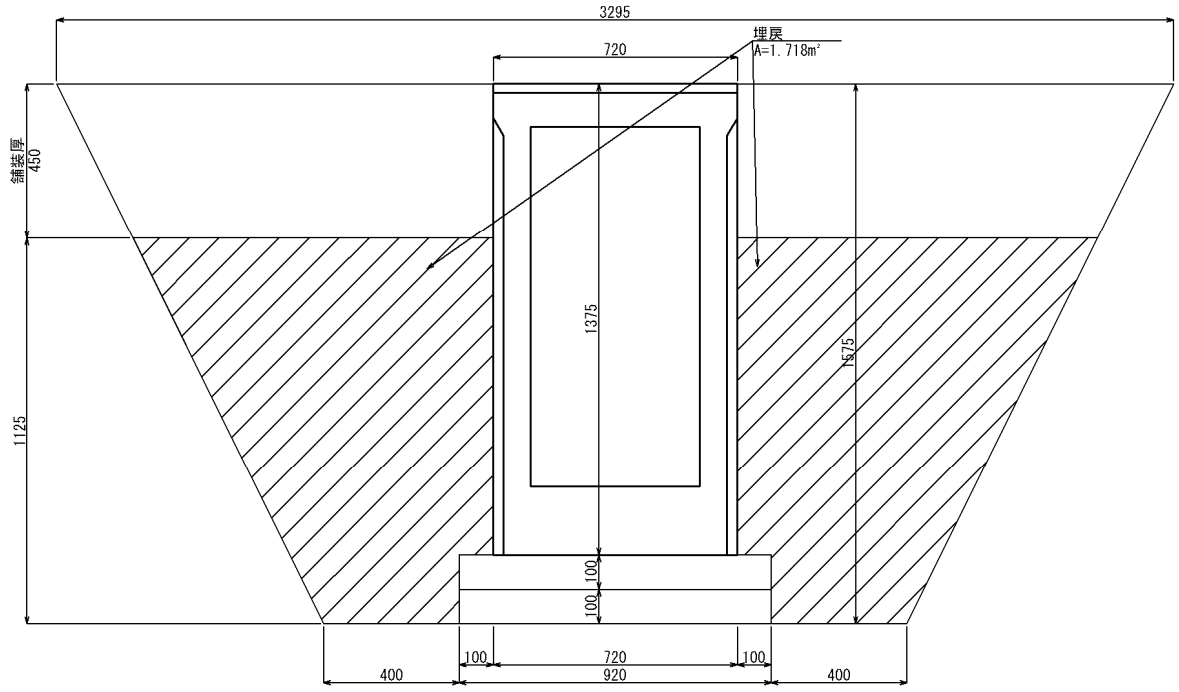
種　別：【土工】集水桝E　　1箇所 当り



名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【土　工】				
掘　削		(1.720+3.195)×1/2×1.475×0.720	m3	2.61
埋戻C	現地良質土	1.510×0.720	m3	1.09
残土処分		2.61-1.09/0.9	m3	1.40
基面整正		0.920×0.920	m2	0.85

単 位 数 量 計 算 書

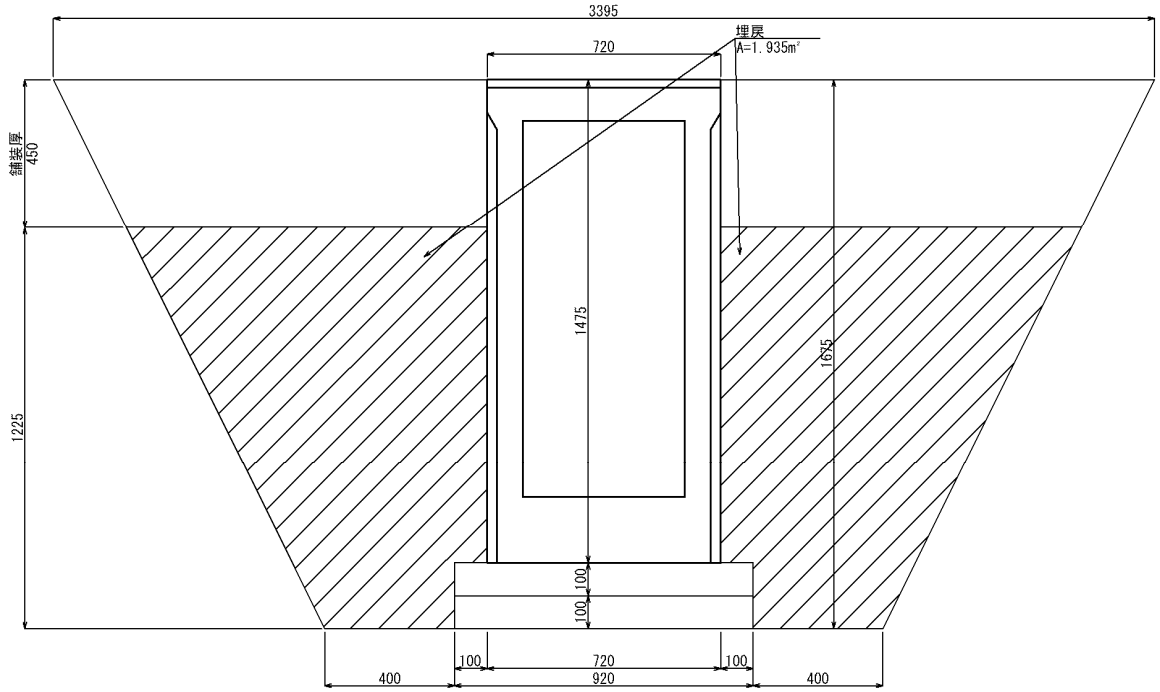
種　別：【土工】集水桝F　　1箇所 当り



名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【土　工】				
掘　削		(1.720+3.295)×1/2×1.575×0.720	m3	2.84
埋戻C	現地良質土	1.718×0.720	m3	1.24
残土処分		2.84-1.24/0.9	m3	1.46
基面整正		0.920×0.920	m2	0.85

単 位 数 量 計 算 書

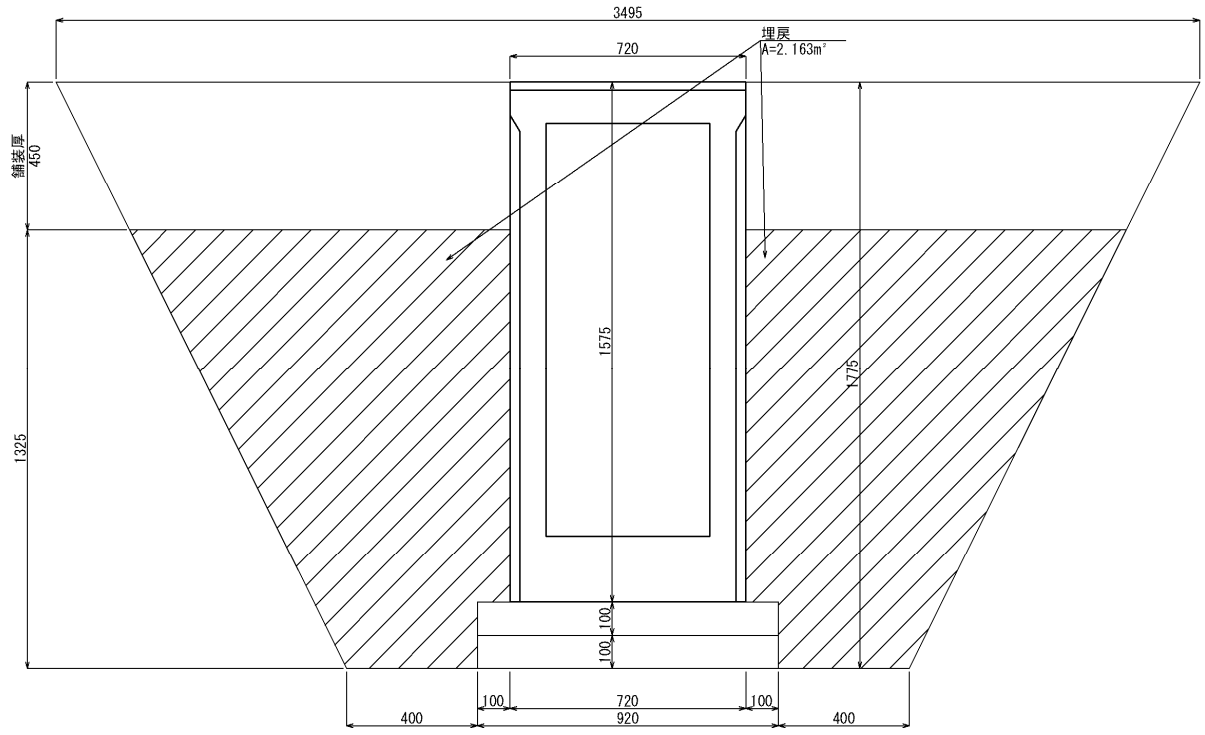
種　別：【土工】集水桝G　　1箇所 当り



名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【土　工】				
掘　削		(1.720+3.395)×1/2×1.675×0.920	m3	3.94
埋戻Ｃ	現地良質土	1.935×0.920	m3	1.78
残土処分		3.94-1.78/0.9	m3	1.96
基面整正		0.920×0.920	m2	0.85

単 位 数 量 計 算 書

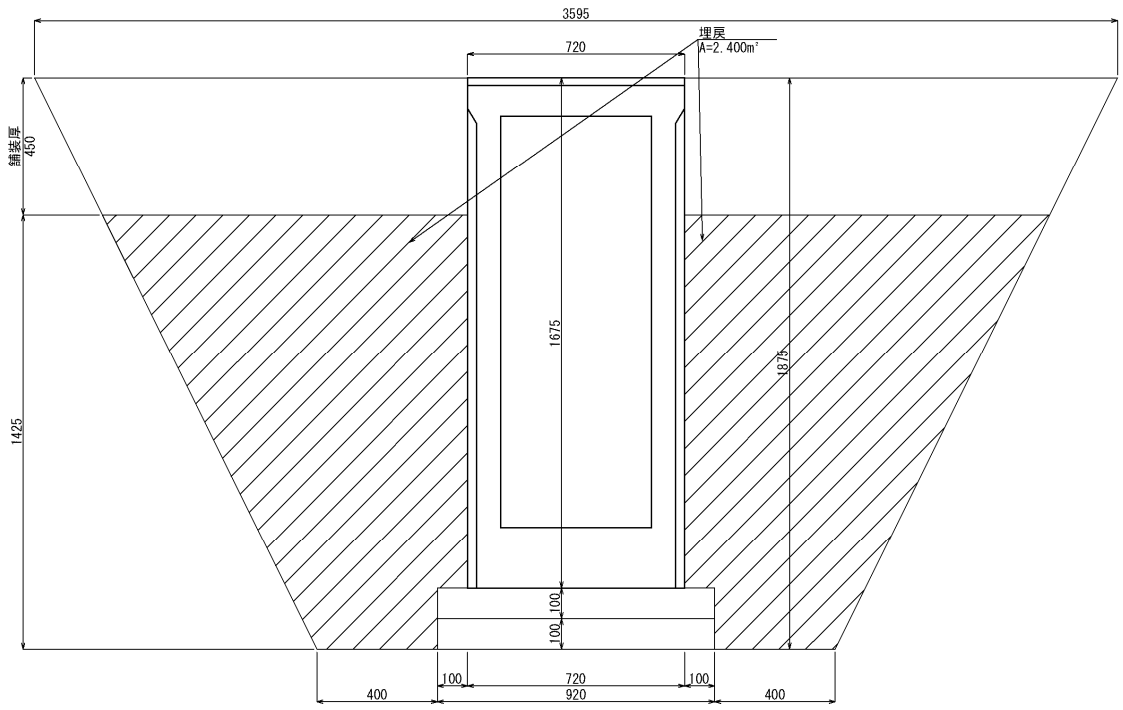
種　別：【土工】集水桝H　　1箇所 当り



名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【土　工】				
掘　削		(1.720+3.495)×1/2×1.775×0.720	m3	3.33
埋戻C	現地良質土	2.163×0.720	m3	1.56
残土処分		3.33-1.56/0.9	m3	1.60
基面整正		0.920×0.920	m2	0.85

単 位 数 量 計 算 書

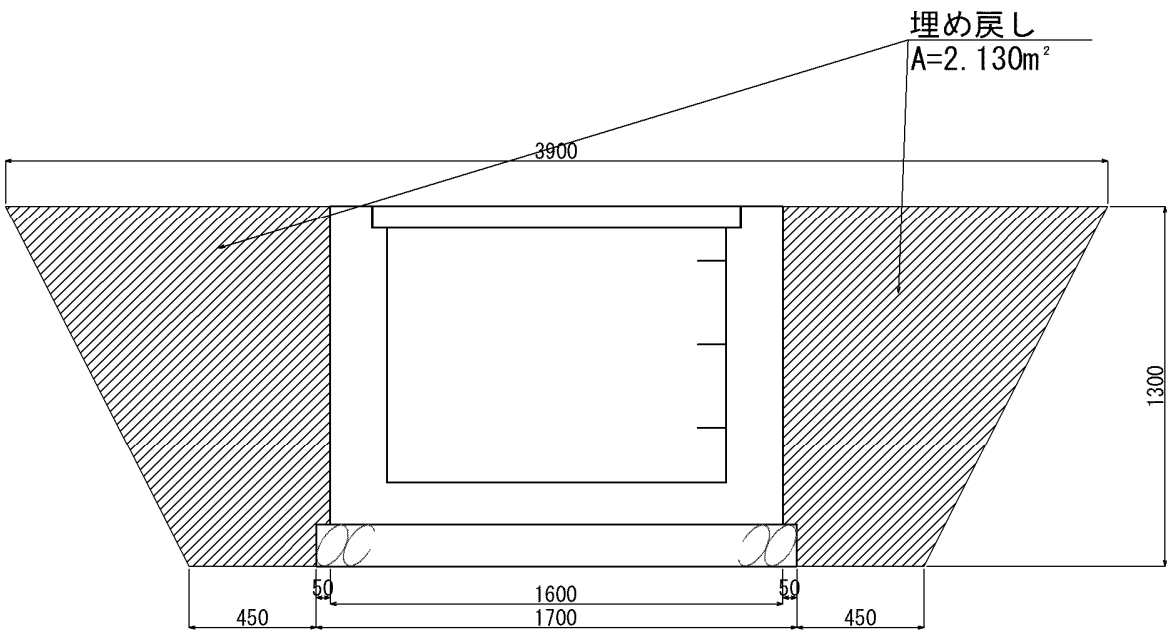
種　別：【土工】集水桝I　　1箇所 当り



名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【土　工】				
掘　削		(1.720+3.595)×1/2×1.875×0.720	m3	3.59
埋戻C	現地良質土	2.400×0.720	m3	1.73
残土処分		3.59-1.73/0.9	m3	1.67
基面整正		0.920×0.920	m2	0.85

単 位 数 量 計 算 書

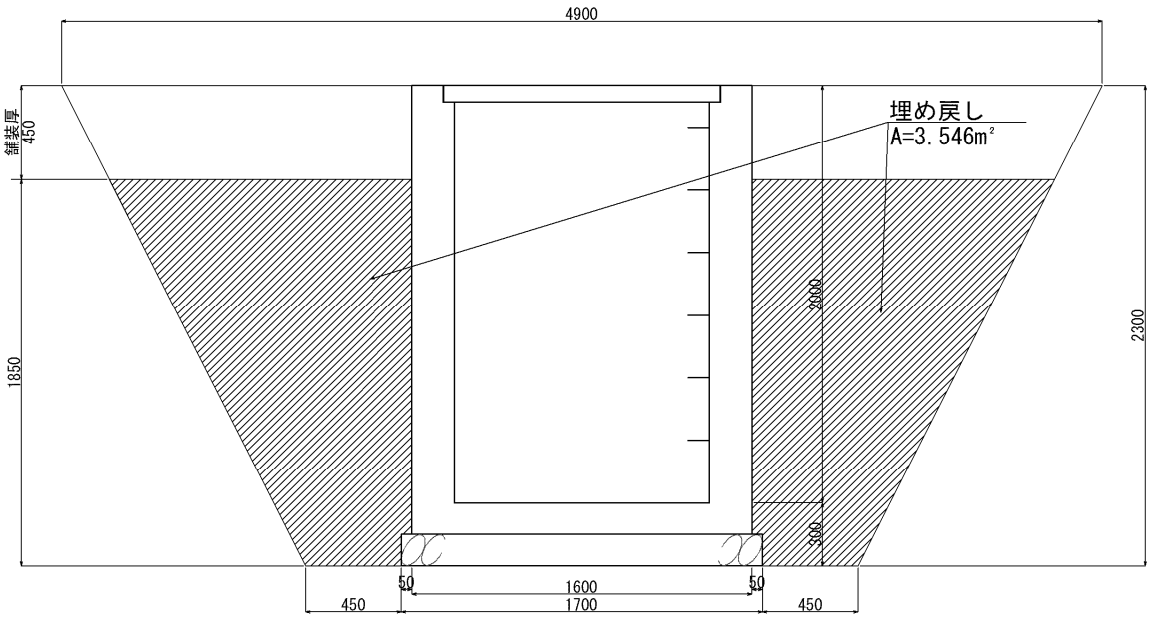
種　別：【土工】集水桝J　　1箇所 当り



名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【土　工】				
掘　削		(2.600+3.900)×1/2×1.300×1.60	m3	6.76
埋戻Ｃ	現地良質土	2.130×1.60	m3	3.41
残土処分		6.76-3.41/0.9	m3	2.97
基面整正		1.700×1.70	m2	2.89

単 位 数 量 計 算 書

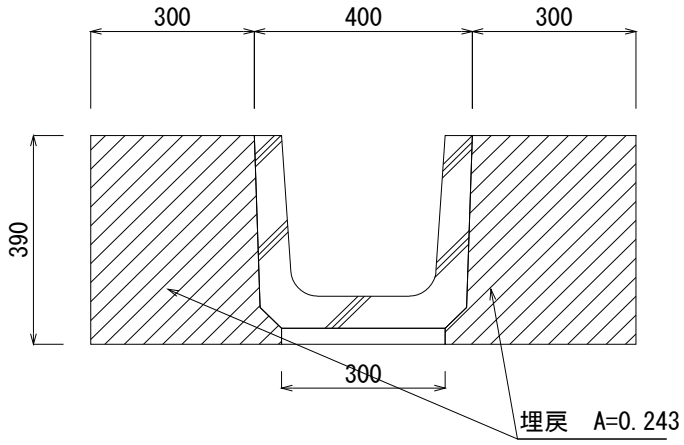
種　別：【土工】集水桝K　　1箇所 当り



名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【土　工】				
掘　削		(2.600+4.900)×1/2×2.300×1.60	m3	13.80
埋戻Ｃ	現地良質土	3.546×1.60	m3	5.67
残土処分		13.80-5.67/0.9	m3	7.50
基面整正		1.700×1.70	m2	2.89

単 位 数 量 計 算 書

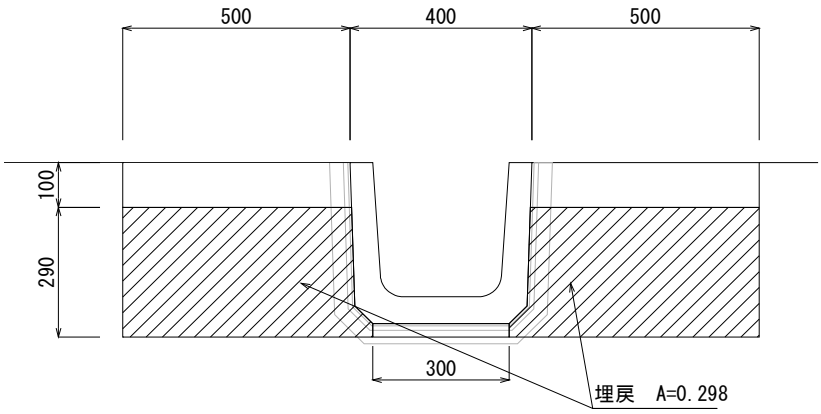
種　別：【土工】小段側溝　　10.0m 当り



名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【土　工】				
掘　削		1.000×0.390×10.0	m3	3.90
埋戻Ｃ	現地良質土	0.243×10.0	m3	2.43
残土処分		3.90-2.43/0.9	m3	1.20
基面整正		0.300×10.0	m2	3.00

単 位 数 量 計 算 書

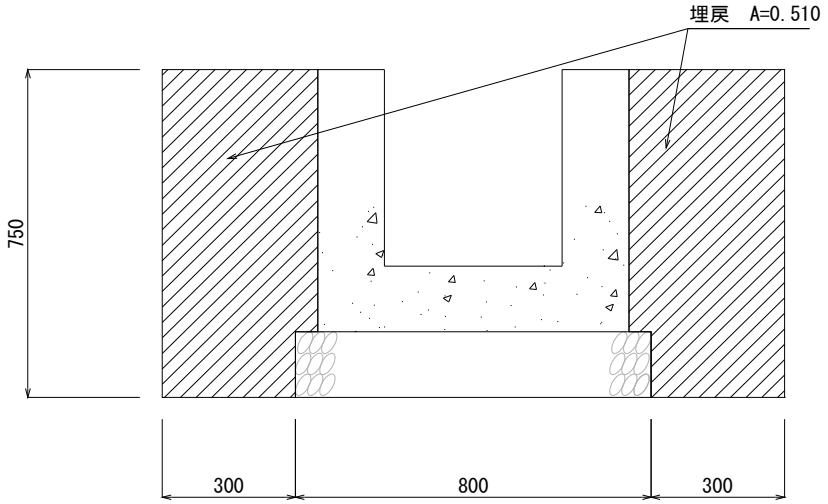
種　別：【土工】法面縦排水　　10.0m 当り



名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【土　工】				
掘　削		1.400×0.390×10.0	m3	5.46
埋戻Ｃ	現地良質土	0.298×10.0	m3	2.98
残土処分		5.46-2.98/0.9	m3	2.15
基面整正		0.300×10.0	m2	3.00

単 位 数 量 計 算 書

種　別：【土工】小段桝　　1箇所 当り



名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【土　工】				
掘　削		1.400×0.750×0.700	m3	0.74
埋戻Ｃ	現地良質土	0.510×0.700	m3	0.36
残土処分		0.74-0.36/0.9	m3	0.34
基面整正		0.800×0.800	m2	0.64

自由勾配側溝ｲﾝﾊﾞｰﾄｺﾝｸﾘｰﾄ、型枠工数量調書

ｲﾝﾊﾞｰﾄｺﾝｸﾘｰﾄ(1/3)

路線番号	自由勾配側溝	延 長	幅	厚 さ	平 均	立 積(m3)
				0.123		
1-1	300×300	20.90	0.300	0.050	0.087	0.55
				0.147		
2-1	300×400	15.60	0.300	0.093	0.120	0.56
				0.219		
3-2	500×500	27.70	0.500	0.150	0.185	2.56
				0.150		
3-3	500×500	14.80	0.500	0.113	0.132	0.98
				0.213		
4-3	500×600	16.80	0.500	0.146	0.180	1.51
				0.246		
5-1	500×700	32.30	0.500	0.149	0.198	3.20
				0.249		
5-2	500×800	32.30	0.500	0.152	0.201	3.25
				0.152		
6-1	500×800	32.30	0.500	0.055	0.104	1.68
				0.147		
6-2	500×900	32.30	0.500	0.050	0.099	1.60
				0.147		
7-1	500×1000	32.20	0.500	0.050	0.099	1.59
				0.147		
9-1	500×1100	32.30	0.500	0.050	0.099	1.60
				0.147		
9-2	500×1200	32.60	0.500	0.050	0.099	1.61
				0.050		
9-3	500×1300	5.90	0.500	0.077	0.064	0.19
				0.077		
	500×1300	4.00	0.500	0.213	0.145	0.29
				0.113		
	500×1200	2.00	0.500	0.180	0.147	0.15
				0.080		
	500×1100	1.00	0.500	0.114	0.097	0.05
				0.050		
11-1	500×1100	6.20	0.500	0.178	0.114	0.35
				0.179		
11-2	500×1100	2.00	0.500	0.341	0.260	0.26
				0.141		
	500×900	3.82	0.500	0.450	0.296	0.57
				0.050		
	500×900	4.95	0.500	0.450	0.250	0.62
					箇所	5
						3.10
				0.050		
	500×900	2.13	0.500	0.222	0.136	0.14
				0.050		
12-1-1	500×900	5.00	0.500	0.419	0.235	0.59
					箇所	4
						2.36
				0.050		
12-1-2	500×900	5.50	0.500	0.434	0.242	0.67
					箇所	8
						5.36
				0.068		
	500×900	2.60	0.500	0.250	0.159	0.21
小 計						33.72

インバートコンクリート(2/3)

路線番号	自由勾配側溝	延 長	幅	厚 さ	平 均	立 積(m3)
12-2	500×700	2.70	0.500	0.050 0.234	0.142	0.19
					箇所	3 0.57
12-2	500×700	0.90	0.500	0.050 0.109	0.080	0.04
14-1	500×900	4.00	0.500	0.050 0.432	0.241	0.48
					箇所	8 3.84
14-1	500×900	2.80	0.500	0.050 0.317	0.184	0.26
15-4	500×800	3.00	0.500	0.123 0.326	0.225	0.34
15-4	500×800	2.90	0.500	0.050 0.246	0.148	0.21
					箇所	2 0.42
15-4	500×800	2.60	0.500	0.050 0.226	0.138	0.18
3-1	300×400	24.40	0.300	0.050 0.050	0.050	0.37
4-1	300×300	42.10	0.300	0.050 0.050	0.050	0.63
4-2	300×400	0.70	0.300	0.053 0.050	0.052	0.01
8-1	300×300	26.00	0.300	0.050 0.050	0.050	0.39
8-2	300×300	25.20	0.300	0.050 0.050	0.050	0.38
8-3	300×300	21.30	0.300	0.050 0.050	0.050	0.32
8-4	300×300	52.30	0.300	0.050 0.050	0.050	0.78
10-1	300×300	34.20	0.300	0.050 0.050	0.050	0.51
10-2	300×500	50.70	0.300	0.228 0.050	0.139	2.11
10-3	300×500	3.10	0.300	0.050 0.050	0.050	0.05
13-1	300×600	5.00	0.300	0.050 0.336	0.193	0.29
					箇所	14 4.06
小 計						15.26

インバートコンクリート(3/3)

路線番号	自由勾配側溝	延 長	幅	厚 さ	平 均	立 積(m3)
				0.050		
15-1	300×600	5.00	0.300	0.256	0.153	0.23
					箇所	10
						2.30
				0.050		
15-1	300×600	2.40	0.300	0.149	0.100	0.07
				0.050		
15-2	300×500	6.00	0.300	0.226	0.138	0.25
				0.050		
	300×500	2.10	0.300	0.111	0.081	0.05
土堰堤天端路線				0.252		
1-2	300×400	40.60	0.300	0.122	0.187	2.28
				0.122		
1-3	300×400	40.60	0.300	0.050	0.086	1.05
				0.106		
1-1	500×600	3.70	0.500	0.050	0.078	0.14
				0.200		
3-1	500×700	10.00	0.500	0.050	0.125	0.63
				0.081		
4-1	500×800	1.70	0.500	0.050	0.066	0.06
小 計						6.83
合 計						55.81

インバートｺﾝｸﾘｰﾄ型枠(1/2)

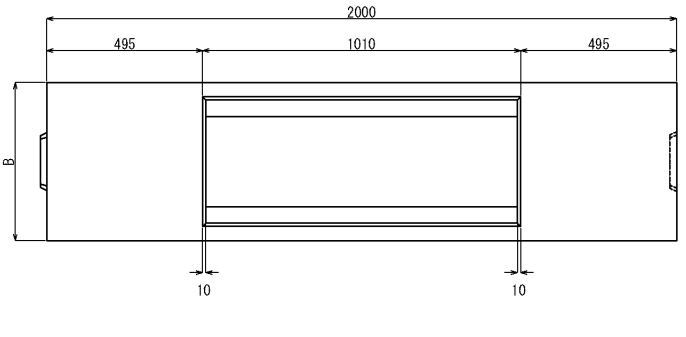
路線番号	自由勾配側溝	箇所	幅	高 さ		面積(m2)
1-1	300×300	1	0.300	0.123		0.037
		1	0.300	0.050		0.015
2-1	300×400	1	0.300	0.147		0.044
		1	0.300	0.093		0.028
3-2	500×500	1	0.500	0.219		0.110
		1	0.500	0.150		0.075
3-3	500×500	1	0.500	0.150		0.075
		1	0.500	0.113		0.057
4-3	500×600	1	0.500	0.213		0.107
		1	0.500	0.146		0.073
5-1	500×700	1	0.500	0.246		0.123
		1	0.500	0.149		0.075
5-2	500×800	1	0.500	0.249		0.125
		1	0.500	0.152		0.076
6-1	500×800	1	0.500	0.152		0.076
		1	0.500	0.055		0.028
6-2	500×900	1	0.500	0.147		0.074
		1	0.500	0.050		0.025
7-1	500×1000	1	0.500	0.147		0.074
		1	0.500	0.050		0.025
9-1	500×1100	1	0.500	0.147		0.074
		1	0.500	0.050		0.025
9-2	500×1200	1	0.500	0.147		0.074
	500×1200	1	0.500	0.050		0.025
9-3	500×1300	1	0.500	0.050		0.025
	500×1300	1	0.500	0.077		0.039
	500×1300	1	0.500	0.213		0.107
	500×1200	1	0.500	0.180		0.090
	500×1100	1	0.500	0.114		0.057
11-1	500×1100	1	0.500	0.050		0.025
		1	0.500	0.178		0.089
11-2	500×1100	1	0.500	0.179		0.090
		1	0.500	0.341		0.171
	500×900	6	0.500	0.450		1.350
		1	0.500	0.222		0.111
12-1-1	500×900	1	0.500	0.050		0.025
		4	0.500	0.419		0.838
小 計						4.54

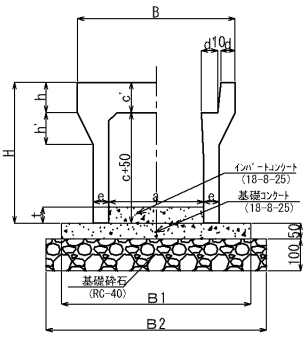
インバートｺﾝｸﾘｰﾄ型枠(2/2)

路線番号	自由勾配側溝	箇所	幅	高 さ		面積(m2)
12-1-2	500×900	1	0.500	0.050		0.025
		8	0.500	0.434		1.736
		1	0.500	0.250		0.125
12-2	500×700	1	0.500	0.050		0.025
		3	0.500	0.234		0.351
		1	0.500	0.109		0.055
14-1	500×900	1	0.500	0.050		0.025
		8	0.500	0.432		1.728
		1	0.500	0.317		0.159
15-4	500×800	1	0.500	0.123		0.062
		1	0.500	0.326		0.163
		2	0.500	0.246		0.246
		1	0.500	0.226		0.113
3-1	300×300	2	0.300	0.050		0.030
4-1	300×300	2	0.300	0.050		0.030
4-2	300×400	1	0.300	0.053		0.016
		1	0.300	0.050		0.015
8-1,2,3,4	300×300,400	8	0.300	0.050		0.120
10-1	300×300	2	0.300	0.050		0.030
10-2	300×500	1	0.300	0.228		0.068
		1	0.300	0.050		0.015
10-3	300×500	2	0.300	0.050		0.030
13-1	300×600	1	0.300	0.050		0.015
		14	0.300	0.336		1.411
15-1	300×600	1	0.300	0.050		0.015
		10	0.300	0.256		0.768
		1	0.300	0.149		0.045
15-2	300×500	1	0.300	0.050		0.015
		1	0.300	0.226		0.068
		1	0.300	0.111		0.033
1-2	300×400	1	0.300	0.252		0.076
		2	0.300	0.122		0.073
		1	0.300	0.050		0.015
1-1	500×600	1	0.500	0.106		0.053
		1	0.500	0.050		0.025
3-1	500×700	1	0.500	0.200		0.100
		1	0.500	0.050		0.025
4-1	500×800	1	0.500	0.081		0.041
		1	0.500	0.050		0.025
小 計						7.97
合 計						12.51

材　料　計　算　書

種　別：　可変側溝300×300　　10.0m 当り





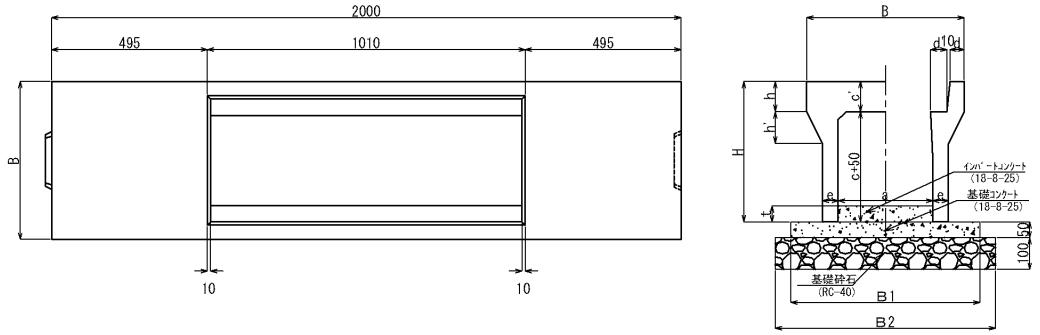
寸法・重量表

呼び名	寸法（mm）											参考重量
（巾×深）	B	H	a	c	c'	d	d'	e	h	h'	B1	B2	（kg）
300×300	500	445	300	300	95	45	51.5	50	95	100	600	700	360
300×400		545		400			52.5	55		150	600	700	410
300×500		645		500			52.5	55		150	600	700	450
300×600		745		600			54.5	65		160	600	700	558

名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【側溝布設】				
可変側溝	300×300		m	10.00
【基礎】				
基礎コンクリート	18-8-25	0.60×0.05×10.0	m3	0.30
基礎コンクリート型枠		2×0.050×10.0	m2	1.00
基礎砕石	RC-40	0.700×10.0　　t=10cm	m2	7.00
			(m3)	0.70

材　料　計　算　書

種　別：　可変側溝300×400　　10.0m 当り



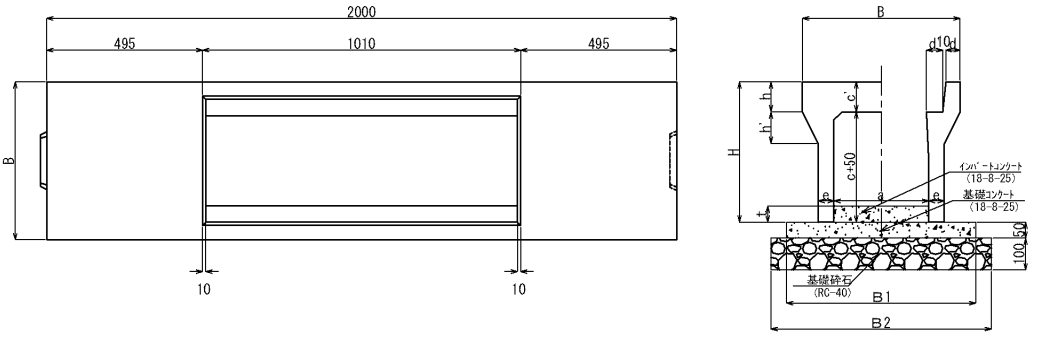
寸法・重量表

呼び名	寸法（mm）												参考重量
（巾×深）	B	H	a	c	c'	d	d'	e	h	h'	B1	B2	(kg)
300×300	500	445	300	300	95	45	51.5	50	95	100	600	700	360
300×400		545		400			52.5	55		150	600	700	410
300×500		645		500			52.5	55		150	600	700	450
300×600		745		600			54.5	65		160	600	700	558

名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【側溝布設】				
可変側溝	300×400		m	10.00
【基礎】				
基礎コンクリート	18-8-25	0.600×0.050×10.0	m3	0.30
基礎コンクリート型枠		2×0.050×10.0	m2	1.00
基礎砕石	RC-40	0.700×10.0　　t=10cm	m2	7.00
			(m3)	0.70

材　料　計　算　書

種　別：　可変側溝300×500　　10.0m 当り



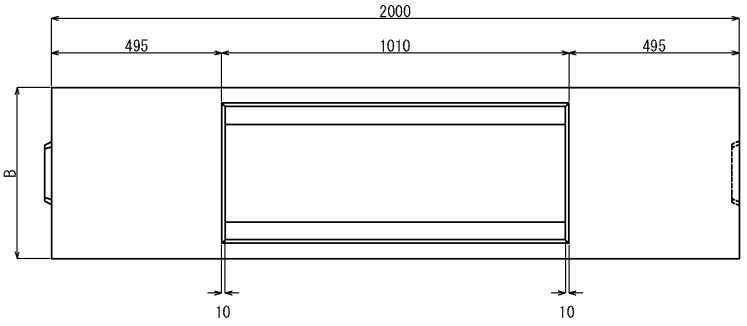
寸法・重量表

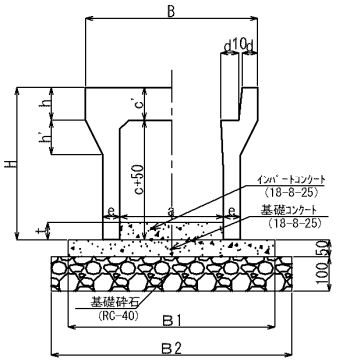
呼び名	寸法（mm）												参考重量
（巾×深）	B	H	a	c	c'	d	d'	e	h	h'	B1	B2	(kg)
300×300	500	445	300	300	95	45	51.5	50	95	100	600	700	360
300×400		545		400			52.5	55		150	600	700	410
300×500		645		500			52.5	55		150	600	700	450
300×600		745		600			54.5	65		160	600	700	558

名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【側溝布設】				
可変側溝	300×500		m	10.00
【基礎】				
基礎コンクリート	18-8-25	0.600×0.050×10.0	m3	0.30
基礎コンクリート型枠		2×0.050×10.0	m2	1.00
基礎砕石	RC-40	0.700×10.0　　t=10cm	m2	7.00
			(m3)	0.70

材　料　計　算　書

種　別：　可変側溝300×600　　10.0m 当り





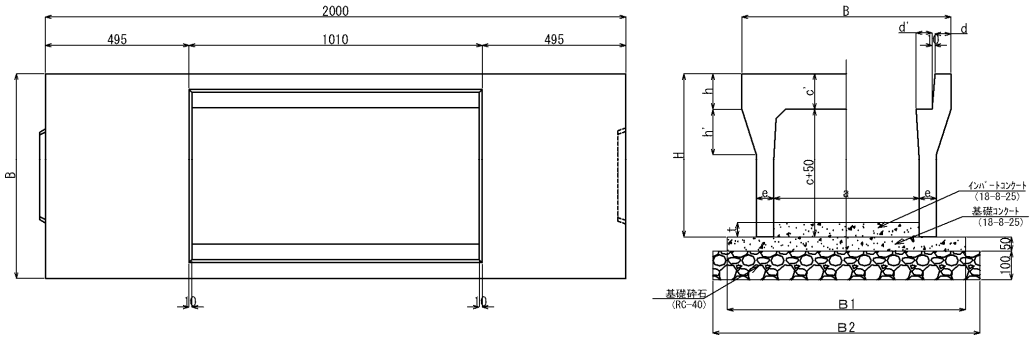
寸法・重量表

呼び名	寸法（mm）												参考重量
（巾×深）	B	H	a	c	c'	d	d'	e	h	h'	B1	B2	(kg)
300×300	500	445	300	300	95	45	51.5	50	95	100	600	700	360
300×400		545		400			52.5	55		150	600	700	410
300×500		645		500			52.5	55		150	600	700	450
300×600		745		600			54.5	65		160	600	700	558

名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【側溝布設】				
可変側溝	300×600		m	10.00
【基礎】				
基礎コンクリート	18-8-25	0.600×0.050×10.0	m3	0.30
基礎コンクリート型枠		2×0.050×10.0	m2	1.00
基礎砕石	RC-40	0.700×10.0　　t=10cm	m2	7.00
			(m3)	0.70

材　料　計　算　書

種　別：　可変側溝500×500　　10.0m 当り



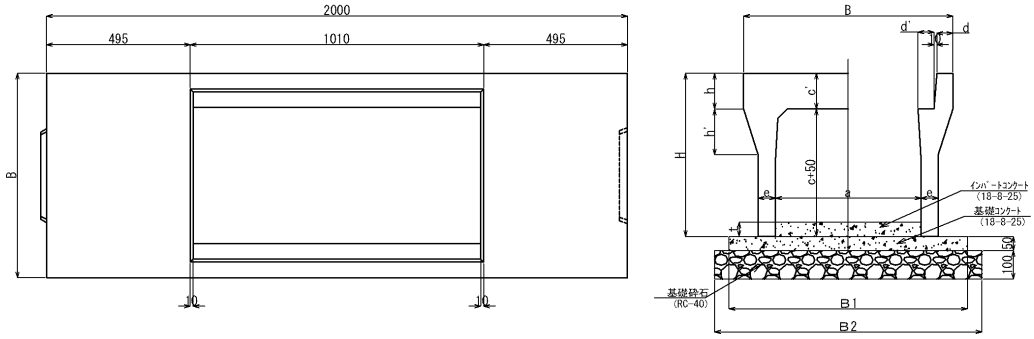
寸法・重量表

呼び名	寸法　(mm)												参考重量
(巾×深)	B	H	a	c	c'	d	d'	e	h	h'	B1	B2	(kg)
							54.5	60		160			587
500×500		675		500									
500×600		775		600			56.5	70		170			710
500×700		875		700									775
500×800		975		800									840
500×900	720	1075	500	900	125	55	59.0	85	125	180	820	920	1032
500×1000		1175		1000									1111
500×1100		1275		1100									1190
500×1200		1375		1200			61.0	95		190			1383
500×1300		1475		1300									1471

名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【側溝布設】				
可変側溝	500×500		m	10.00
【基礎】				
基礎コンクリート	18-8-25	0.820×0.050×10.0	m3	0.41
基礎コンクリート型枠		2×0.050×10.0	m2	1.00
基礎砕石	RC-40	0.920×10.0　　t=10cm	m2	9.20
			(m3)	0.92

材　料　計　算　書

種　別：　可変側溝500×600　　10.0m 当り



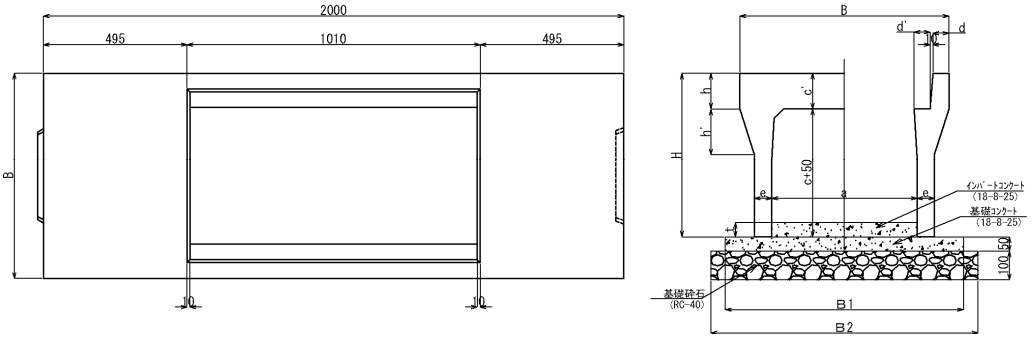
寸法・重量表

呼び名	寸法　(mm)												参考重量
(巾×深)	B	H	a	c	c'	d	d'	e	h	h'	B1	B2	(kg)
							54.5	60		160			
500×500		675		500									587
500×600		775		600			56.5	70		170			710
500×700		875		700									775
500×800		975		800									840
500×900	720	1075	500	900	125	55			125		820	920	1032
500×1000		1175		1000			59.0	85		180			1111
500×1100		1275		1100									1190
500×1200		1375		1200			61.0	95		190			1383
500×1300		1475		1300									1471

名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【側溝布設】				
可変側溝	500×600		m	10.00
【基礎】				
基礎コンクリート	18-8-25	0.820×0.050×10.0	m3	0.41
基礎コンクリート型枠		2×0.050×10.0	m2	1.00
基礎砕石	RC-40	0.920×10.0　　t=10cm	m2	9.20
			(m3)	0.92

材　料　計　算　書

種　別：　可変側溝500×700　　10.0m 当り



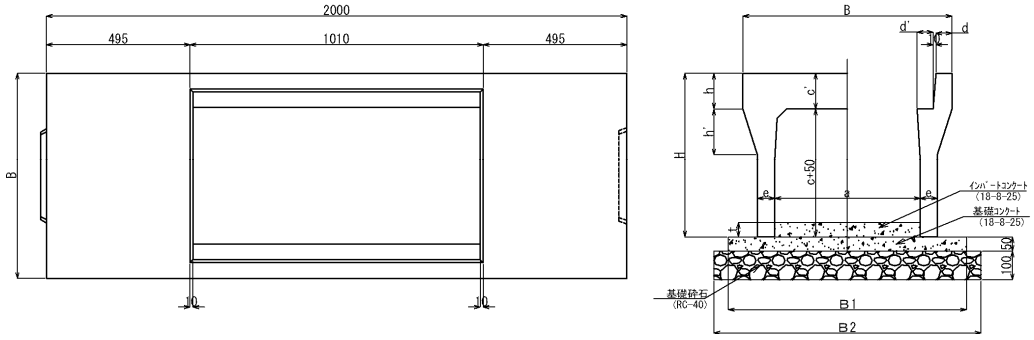
寸法・重量表

呼び名	寸法　(mm)												参考重量
(巾×深)	B	H	a	c	c'	d	d'	e	h	h'	B1	B2	(kg)
							54.5	60		160			
500×500		675		500									587
500×600		775		600			56.5	70		170			710
500×700		875		700									775
500×800		975		800									840
500×900	720	1075	500	900	125	55			125		820	920	1032
500×1000		1175		1000			59.0	85		180			1111
500×1100		1275		1100									1190
500×1200		1375		1200			61.0	95		190			1383
500×1300		1475		1300									1471

名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【側溝布設】				
可変側溝	500×700		m	10.00
【基礎】				
基礎コンクリート	18-8-25	0.820×0.050×10.0	m3	0.41
基礎コンクリート型枠		2×0.050×10.0	m2	1.00
基礎砕石	RC-40	0.920×10.0　　t=10cm	m2	9.20
			(m3)	0.92

材　料　計　算　書

種　別：　可変側溝500×800　　10.0m 当り



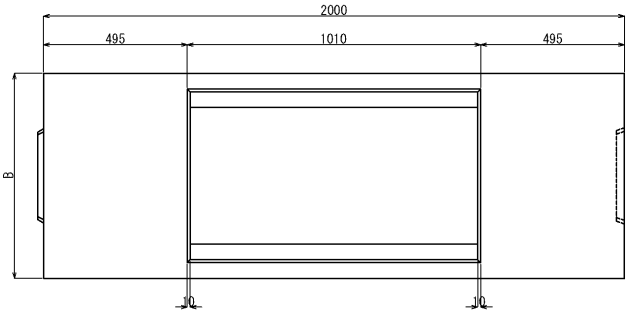
寸法・重量表

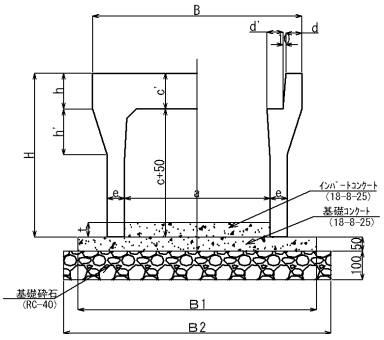
呼び名	寸法　(mm)												参考重量
(巾×深)	B	H	a	c	c'	d	d'	e	h	h'	B1	B2	(kg)
							54.5	60		160			
500×500		675		500									587
500×600		775		600			56.5	70		170			710
500×700		875		700									775
500×800		975		800									840
500×900	720	1075	500	900	125	55			125		820	920	1032
500×1000		1175		1000			59.0	85		180			1111
500×1100		1275		1100									1190
500×1200		1375		1200			61.0	95		190			1383
500×1300		1475		1300									1471

名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【側溝布設】				
可変側溝	500×800		m	10.00
【基礎】				
基礎コンクリート	18-8-25	0.820×0.050×10.0	m3	0.41
基礎コンクリート型枠		2×0.050×10.0	m2	1.00
基礎砕石	RC-40	0.920×10.0　　t=10cm	m2	9.20
			(m3)	0.92

材　料　計　算　書

種　別：　可変側溝500×900　　10.0m 当り





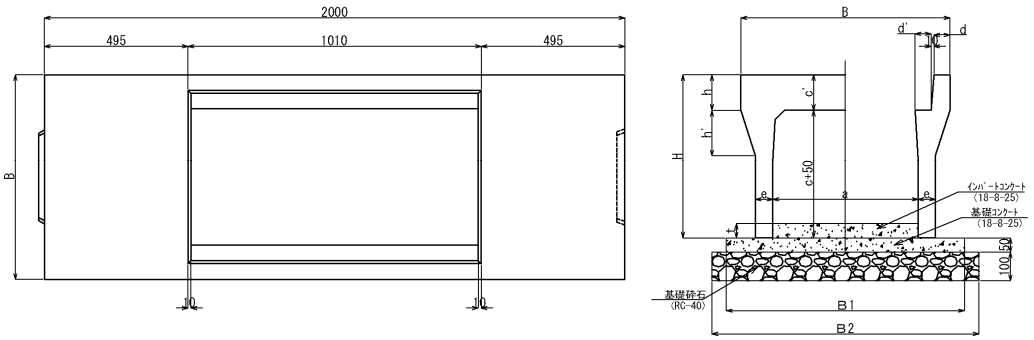
寸法・重量表

呼び名	寸法　(mm)											参考重量
(巾×深)	B	H	a	c	c'	d	d'	e	h	h'	B1	B2	(kg)
							54.5	60		160			
500×500		675		500									587
500×600		775		600			56.5	70		170			710
500×700		875		700									775
500×800		975		800									840
500×900	720	1075	500	900	125	55			125		820	920	1032
500×1000		1175		1000			59.0	85		180			1111
500×1100		1275		1100									1190
500×1200		1375		1200			61.0	95		190			1383
500×1300		1475		1300									1471

名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【側溝布設】				
可変側溝	500×900		m	10.00
【基礎】				
基礎コンクリート	18-8-25	0.820×0.050×10.0	m3	0.41
基礎コンクリート型枠		2×0.050×10.0	m2	1.00
基礎砕石	RC-40	0.920×10.0　　t=10cm	m2	9.20
			(m3)	0.92

材　料　計　算　書

種　別：　可変側溝500×1000　　10.0m 当り



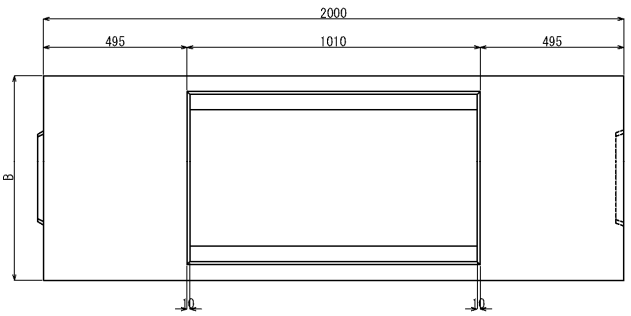
寸法・重量表

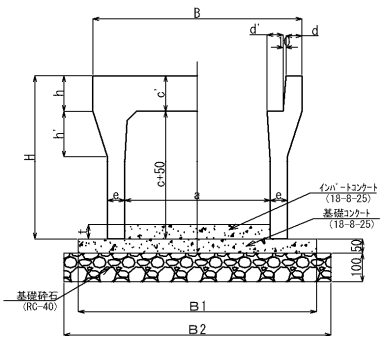
呼び名	寸法　(mm)												参考重量
(巾×深)	B	H	a	c	c'	d	d'	e	h	h'	B1	B2	(kg)
500×500	720	675	500	500	125	55	54.5	60	125	160	820	920	587
500×600		775		600			56.5	70		170			710
500×700		875		700									775
500×800		975		800									840
500×900		1075		900			59.0	85		180			1032
500×1000		1175		1000									1111
500×1100		1275		1100									1190
500×1200		1375		1200			61.0	95		190			1383
500×1300		1475		1300									1471

名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【側溝布設】				
可変側溝	500×1000		m	10.00
【基礎】				
基礎コンクリート	18-8-25	0.820×0.050×10.0	m3	0.41
基礎コンクリート型枠		2×0.050×10.0	m2	1.00
基礎砕石	RC-40	0.920×10.0　　t=10cm	m2	9.20
			(m3)	0.92

材　料　計　算　書

種　別：　可変側溝500×1100　　10.0m 当り





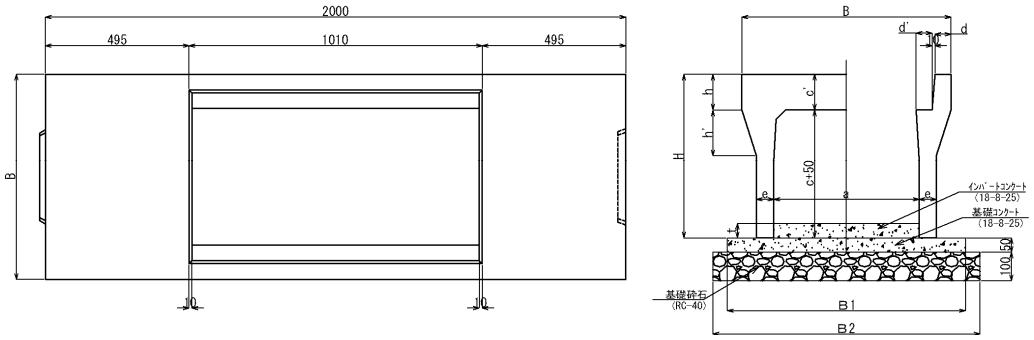
寸法・重量表

呼び名	寸法　(mm)											参考重量
(巾×深)	B	H	a	c	c'	d	d'	e	h	h'	B1	B2	(kg)
500×500	720	675	500	500	125	55	54.5	60	125	160	820	920	587
500×600		775		600									710
500×700		875		700			56.5	70		170			775
500×800		975		800									840
500×900		1075		900									1032
500×1000		1175		1000			59.0	85		180			1111
500×1100		1275		1100									1190
500×1200		1375		1200			61.0	95		190			1383
500×1300		1475		1300									1471

名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【側溝布設】				
可変側溝	500×1100		m	10.00
【基礎】				
基礎コンクリート	18-8-25	0.820×0.050×10.0	m3	0.41
基礎コンクリート型枠		2×0.050×10.0	m2	1.00
基礎砕石	RC-40	0.920×10.0　　t=10cm	m2	9.20
			(m3)	0.92

材　料　計　算　書

種　別：　可変側溝500×1200　　10.0m 当り



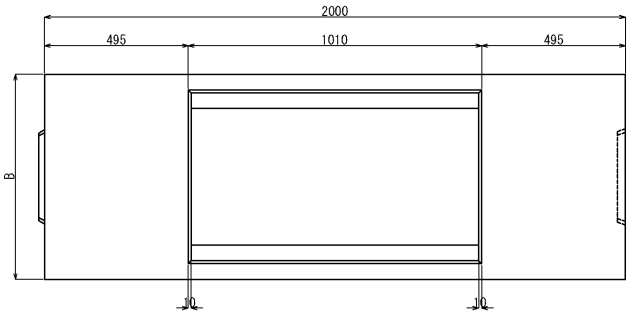
寸法・重量表

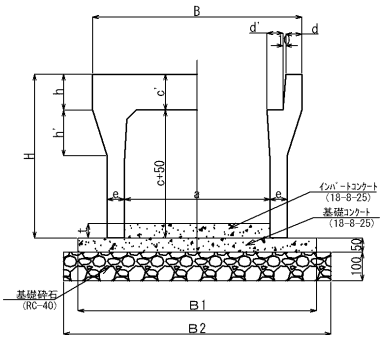
呼び名	寸法　(mm)												参考重量
(巾×深)	B	H	a	c	c'	d	d'	e	h	h'	B1	B2	(kg)
							54.5	60		160			
500×500		675		500									587
500×600		775		600									710
500×700		875		700			56.5	70		170			775
500×800		975		800									840
500×900	720	1075	500	900	125	55			125		820	920	1032
500×1000		1175		1000			59.0	85		180			1111
500×1100		1275		1100									1190
500×1200		1375		1200			61.0	95		190			1383
500×1300		1475		1300									1471

名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【側溝布設】				
可変側溝	500×1200		m	10.00
【基礎】				
基礎コンクリート	18-8-25	0.820×0.050×10.0	m3	0.41
基礎コンクリート型枠		2×0.050×10.0	m2	1.00
基礎砕石	RC-40	0.920×10.0　　t=10cm	m2	9.20
			(m3)	0.92

材　料　計　算　書

種　別：　可変側溝500×1300　　10.0m 当り





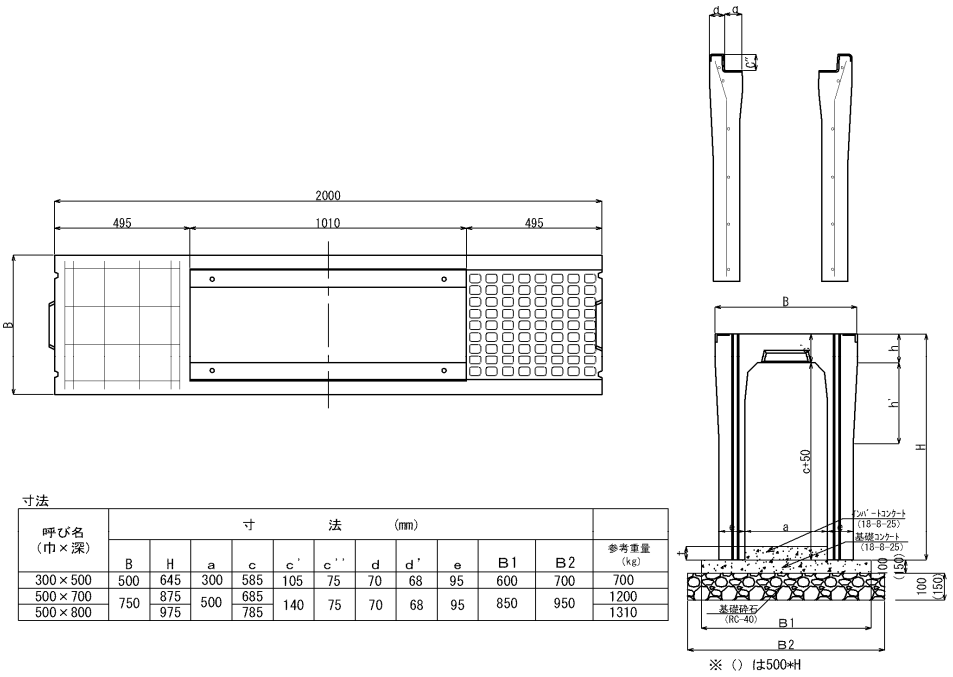
寸法・重量表

呼び名	寸法　(mm)												参考重量
(巾×深)	B	H	a	c	c'	d	d'	e	h	h'	B1	B2	(kg)
500×500	720	675	500	500	125	55	54.5	60	125	160	820	920	587
500×600		775		600			56.5	70		170			710
500×700		875		700									775
500×800		975		800									840
500×900		1075		900			59.0	85		180			1032
500×1000		1175		1000									1111
500×1100		1275		1100									1190
500×1200		1375		1200			61.0	95		190			1383
500×1300		1475		1300									1471

名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【側溝布設】				
可変側溝	500×1300		m	10.00
【基礎】				
基礎コンクリート	18-8-25	0.820×0.050×10.0	m3	0.41
基礎コンクリート型枠		2×0.050×10.0	m2	1.00
基礎砕石	RC-40	0.920×10.0　　t=10cm	m2	9.20
			(m3)	0.92

材　料　計　算　書

種　別： 横断側溝300×500　　10.0m 当り



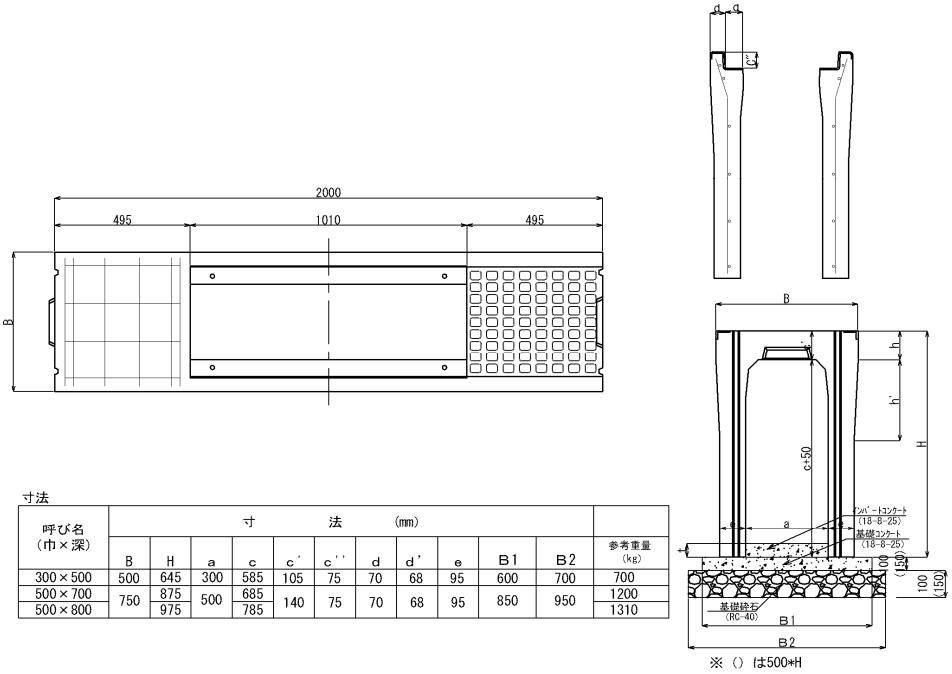
寸法

呼び名（巾×深）	寸法 (mm) B	H	a	c	c'	c''	d	d'	e	B1	B2	参考重量 (kg)
300×500	500	645	300	585	105	75	70	68	95	600	700	700
500×700	750	875	500	685	140	75	70	68	95	850	950	1200
500×800		975		785								1310

名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【側溝布設】				
横断側溝	300×500		m	10.00
【基礎】				
基礎コンクリート	18-8-25	0.600×0.100×10.0	m3	0.60
基礎コンクリート型枠		2×0.100×10.0	m2	2.00
基礎砕石	RC-40	0.700×10.0　　t=10cm	m2	7.00
			(m3)	0.70

材　料　計　算　書

種　別： 横断側溝500×700　　10.0m 当り



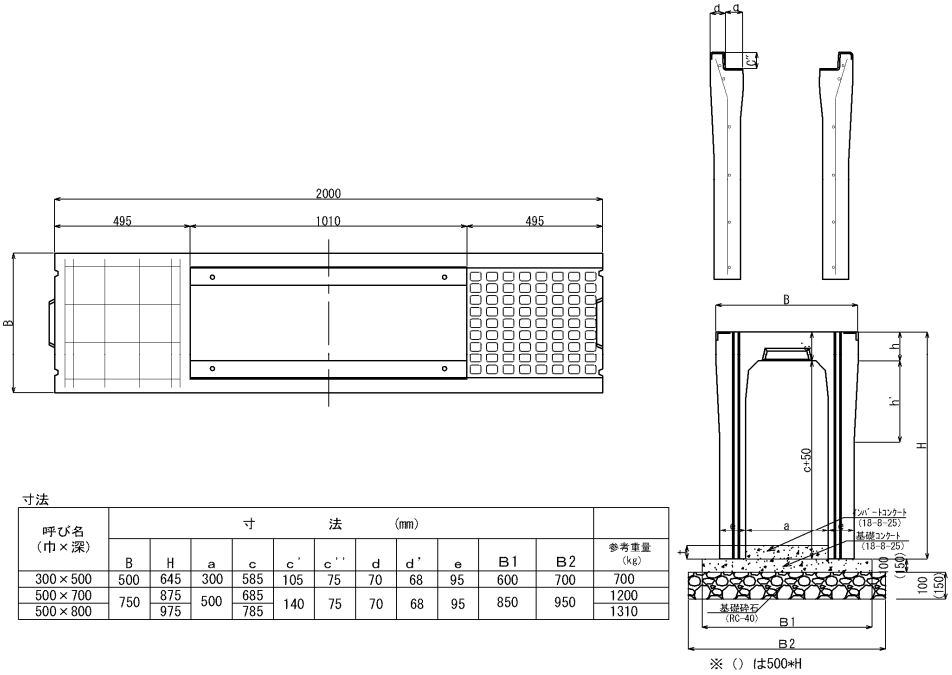
寸法

呼び名（巾×深）	寸法 (mm)											参考重量 (kg)
	B	H	a	c	c'	c''	d	d'	e	B1	B2	
300×500	500	645	300	585	105	75	70	68	95	600	700	700
500×700	750	875	500	685	140	75	70	68	95	850	950	1200
500×800		975		785								1310

名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【側溝布設】				
横断側溝	500×700		m	10.00
【基礎】				
基礎コンクリート	18-8-25	0.850×0.150×10.0	m3	1.28
基礎コンクリート型枠		2×0.150×10.0	m2	3.00
基礎砕石	RC-40	0.950×10.0　　t=15cm	m2	9.50
			(m3)	1.43

材　料　計　算　書

種　別： 横断側溝500×800　　10.0m 当り



寸法

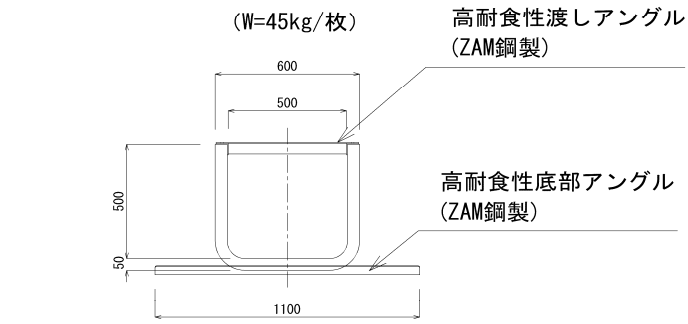
呼び名（巾×深）	寸法 (mm)											参考重量 (kg)
	B	H	a	c	c'	c''	d	d'	e	B1	B2	
300×500	500	645	300	585	105	75	70	68	95	600	700	700
500×700	750	875	500	685	140	75	70	68	95	850	950	1200
500×800		975		785								1310

名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【側溝布設】				
横断側溝	500×800		m	10.00
【基礎】				
基礎コンクリート	18-8-25	0.850×0.150×10.0	m3	1.28
基礎コンクリート型枠		2×0.150×10.0	m2	3.00
基礎砕石	RC-40	0.950×10.0　　t=15cm	m2	9.50
			(m3)	1.43

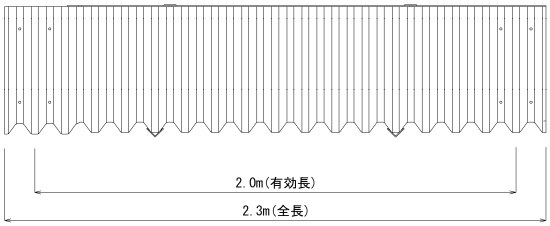
材　料　計　算　書

種　別： 角型U字溝500　　10.0m 当り

正 面 図



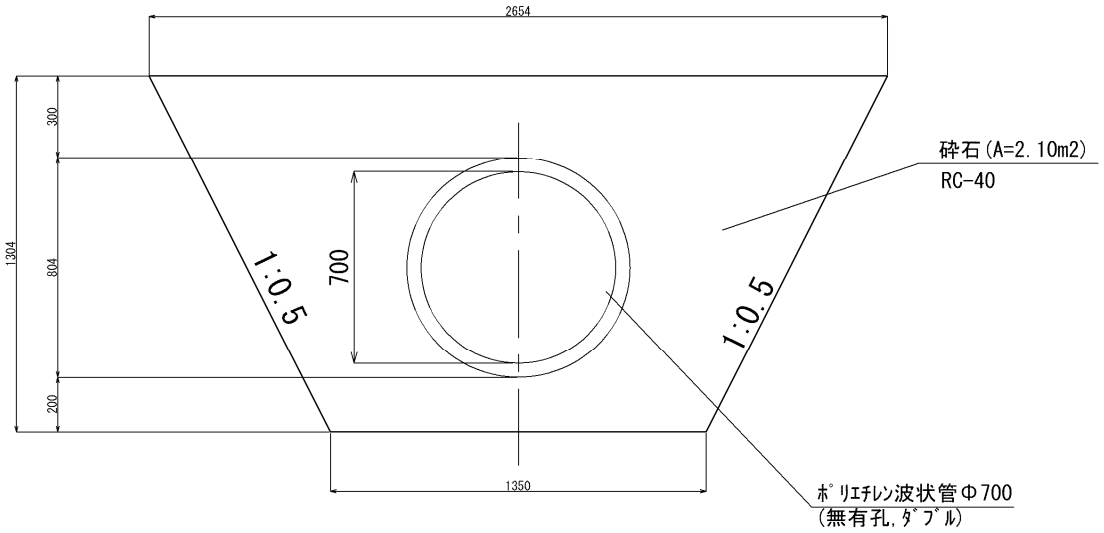
側 面 図



名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【側溝布設】				
角型U字溝	KU-500		m	10.00
【基礎】				
高耐食性底部アングル	500用	2×5	個	10.00

材　料　計　算　書

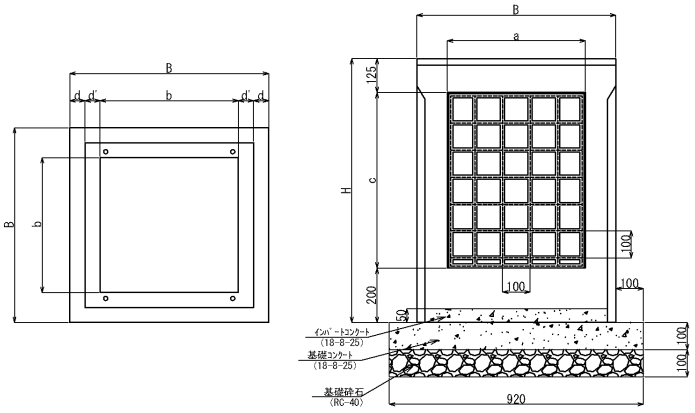
種　別：ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝ二重管φ700　　10.0m 当り



名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【管布設】				
ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝ二重管	Φ700		m	10.00
【管基礎】				
砕石埋戻	RC40	2.10*10	m3	21.00

材　料　計　算　書

種　別：集水桝A　　1箇所 当り

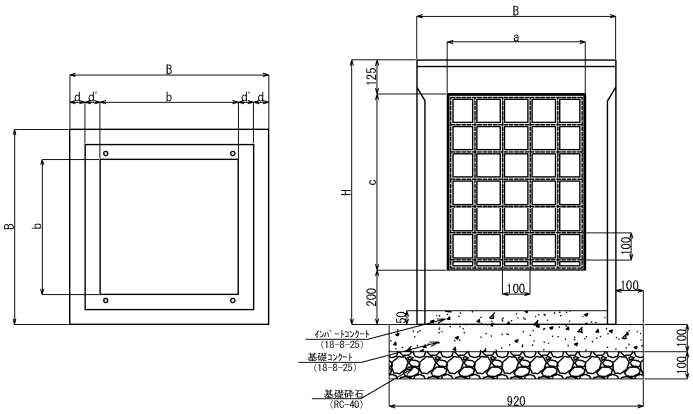


呼び名	呼び名	B	H	A	e	a	c	d	d'	b	参考重量(kg)
集水桝A	500×500×500	720	875	590	65	500	550	55	55	500	375
集水桝B	500×500×600	720	975	590	65	500	650	55	55	500	402
集水桝C	500×500×700	720	1075	590	65	500	750	55	55	500	429
集水桝D	500×500×800	720	1175	590	65	500	850	55	55	500	456
集水桝E	500×500×900	720	1275	590	65	500	950	55	55	500	483
集水桝F	500×500×1000	720	1375	590	65	500	1050	55	55	500	509
集水桝G	500×500×1100	720	1475	590	65	500	1150	55	55	500	536
集水桝H	500×500×1200	720	1575	590	65	500	1250	55	55	500	563
集水桝I	500×500×1300	720	1675	590	65	500	1350	55	55	500	590
	許容差	±3	±3	-	±3	±3	±3	-	-	±3	-

名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【集水桝布設】				
可変側溝用桝	500×500×500		基	1.00
【基礎】				
インバートコンクリート	18-12-20	0.500×0.500×0.050	m3	0.01
基礎コンクリート	18-12-20	0.920×0.920×0.100	m3	0.08
基礎コンクリート型枠		4×0.920×0.10	m2	0.37
基礎砕石	RC-40	0.920×0.920　　t=10cm	m2	0.85
			(m3)	0.08

材　料　計　算　書

種　別：集水桝B　　1箇所 当り

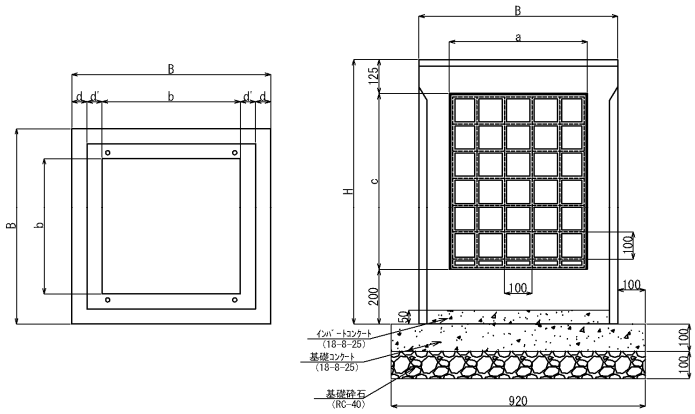


呼び名	呼び名	B	H	A	e	a	c	d	d'	b	参考重量(kg)
集水桝A	500×500×500	720	875	590	65	500	550	55	55	500	375
集水桝B	500×500×600	720	975	590	65	500	650	55	55	500	402
集水桝C	500×500×700	720	1075	590	65	500	750	55	55	500	429
集水桝D	500×500×800	720	1175	590	65	500	850	55	55	500	456
集水桝E	500×500×900	720	1275	590	65	500	950	55	55	500	483
集水桝F	500×500×1000	720	1375	590	65	500	1050	55	55	500	509
集水桝G	500×500×1100	720	1475	590	65	500	1150	55	55	500	536
集水桝H	500×500×1200	720	1575	590	65	500	1250	55	55	500	563
集水桝I	500×500×1300	720	1675	590	65	500	1350	55	55	500	590
	許容差	±3	±3	-	±3	±3	±3	-	-	±3	-

名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【集水桝布設】				
可変側溝用桝	500×500×600		基	1.00
【基礎】				
インバートコンクリート	18-12-20	0.500×0.500×0.050	m3	0.01
基礎コンクリート	18-12-20	0.920×0.920×0.100	m3	0.08
基礎コンクリート型枠		4×0.920×0.10	m2	0.37
基礎砕石	RC-40	0.920×0.920　　t=10cm	m2	0.85
			(m3)	0.08

材　料　計　算　書

種　別：集水桝C　　1箇所 当り

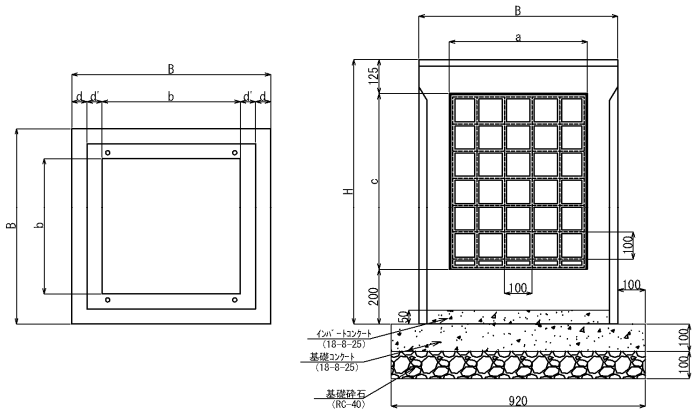


呼び名	呼び名	B	H	A	e	a	c	d	d'	b	参考重量(kg)
集水桝A	500×500×500	720	875	590	65	500	550	55	55	500	375
集水桝B	500×500×600	720	975	590	65	500	650	55	55	500	402
集水桝C	500×500×700	720	1075	590	65	500	750	55	55	500	429
集水桝D	500×500×800	720	1175	590	65	500	850	55	55	500	456
集水桝E	500×500×900	720	1275	590	65	500	950	55	55	500	483
集水桝F	500×500×1000	720	1375	590	65	500	1050	55	55	500	509
集水桝G	500×500×1100	720	1475	590	65	500	1150	55	55	500	536
集水桝H	500×500×1200	720	1575	590	65	500	1250	55	55	500	563
集水桝I	500×500×1300	720	1675	590	65	500	1350	55	55	500	590
	許容差	±3	±3	－	±3	±3	±3	－	－	±3	－

名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【集水桝布設】				
可変側溝用桝	500×500×700		基	1.00
【基礎】				
インバートコンクリート	18-12-20	0.500×0.500×0.050	m3	0.01
基礎コンクリート	18-12-20	0.920×0.920×0.100	m3	0.08
基礎コンクリート型枠		4×0.920×0.10	m2	0.37
基礎砕石	RC-40	0.920×0.920　　t=10cm	m2	0.85
			(m3)	0.08

材　料　計　算　書

種　別：集水桝D　　1箇所 当り

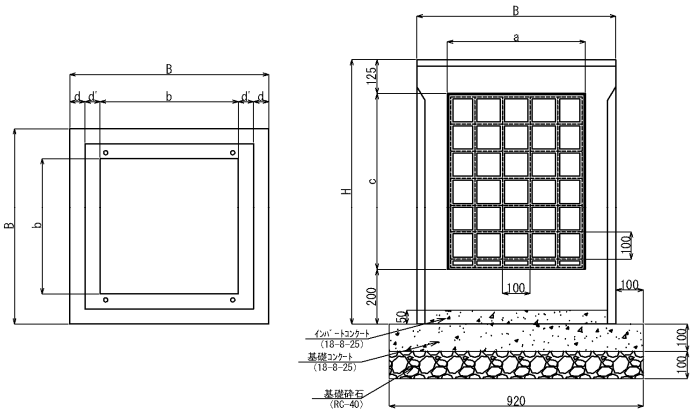


呼び名	呼び名	B	H	A	e	a	c	d	d'	b	参考重量(kg)
集水桝A	500×500×500	720	875	590	65	500	550	55	55	500	375
集水桝B	500×500×600	720	975	590	65	500	650	55	55	500	402
集水桝C	500×500×700	720	1075	590	65	500	750	55	55	500	429
集水桝D	500×500×800	720	1175	590	65	500	850	55	55	500	456
集水桝E	500×500×900	720	1275	590	65	500	950	55	55	500	483
集水桝F	500×500×1000	720	1375	590	65	500	1050	55	55	500	509
集水桝G	500×500×1100	720	1475	590	65	500	1150	55	55	500	536
集水桝H	500×500×1200	720	1575	590	65	500	1250	55	55	500	563
集水桝I	500×500×1300	720	1675	590	65	500	1350	55	55	500	590
	許容差	±3	±3	-	±3	±3	±3	-	-	±3	-

名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【集水桝布設】				
可変側溝用桝	500×500×800		基	1.00
【基礎】				
インバートコンクリート	18-12-20	0.500×0.500×0.050	m3	0.01
基礎コンクリート	18-12-20	0.920×0.920×0.100	m3	0.08
基礎コンクリート型枠		4×0.920×0.10	m2	0.37
基礎砕石	RC-40	0.920×0.920　　t=10cm	m2	0.85
			(m3)	0.08

材　料　計　算　書

種　別：集水桝E　　1箇所 当り

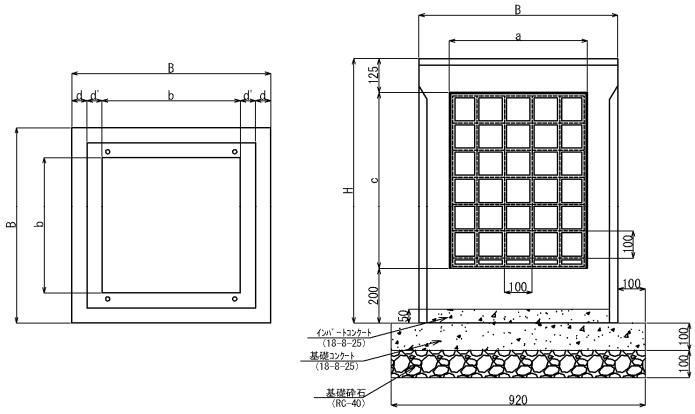


呼び名	呼び名	B	H	A	e	a	c	d	d'	b	参考重量(kg)
集水桝A	500×500×500	720	875	590	65	500	550	55	55	500	375
集水桝B	500×500×600	720	975	590	65	500	650	55	55	500	402
集水桝C	500×500×700	720	1075	590	65	500	750	55	55	500	429
集水桝D	500×500×800	720	1175	590	65	500	850	55	55	500	456
集水桝E	500×500×900	720	1275	590	65	500	950	55	55	500	483
集水桝F	500×500×1000	720	1375	590	65	500	1050	55	55	500	509
集水桝G	500×500×1100	720	1475	590	65	500	1150	55	55	500	536
集水桝H	500×500×1200	720	1575	590	65	500	1250	55	55	500	563
集水桝I	500×500×1300	720	1675	590	65	500	1350	55	55	500	590
	許容差	±3	±3	－	±3	±3	±3	－	－	±3	－

名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【集水桝布設】				
可変側溝用桝	500×500×900		基	1.00
【基礎】				
インバートコンクリート	18-12-20	0.500×0.500×0.050	m3	0.01
基礎コンクリート	18-12-20	0.920×0.920×0.100	m3	0.08
基礎コンクリート型枠		4×0.920×0.10	m2	0.37
基礎砕石	RC-40	0.920×0.920　　t=10cm	m2	0.85
			(m3)	0.08

材　料　計　算　書

種　別：集水桝F　　1箇所 当り

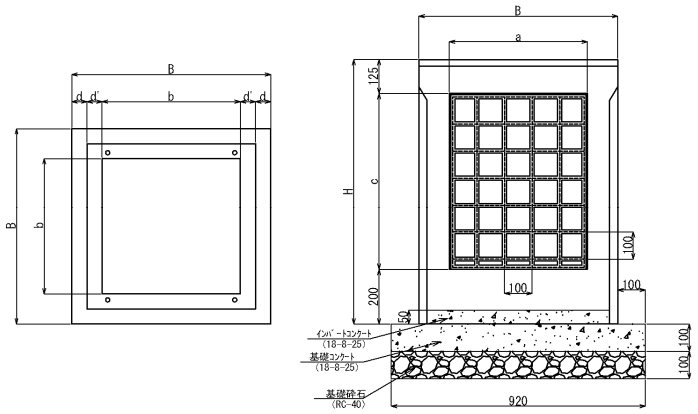


呼び名	呼び名	B	H	A	e	a	c	d	d'	b	参考重量(kg)
集水桝A	500×500×500	720	875	590	65	500	550	55	55	500	375
集水桝B	500×500×600	720	975	590	65	500	650	55	55	500	402
集水桝C	500×500×700	720	1075	590	65	500	750	55	55	500	429
集水桝D	500×500×800	720	1175	590	65	500	850	55	55	500	456
集水桝E	500×500×900	720	1275	590	65	500	950	55	55	500	483
集水桝F	500×500×1000	720	1375	590	65	500	1050	55	55	500	509
集水桝G	500×500×1100	720	1475	590	65	500	1150	55	55	500	536
集水桝H	500×500×1200	720	1575	590	65	500	1250	55	55	500	563
集水桝I	500×500×1300	720	1675	590	65	500	1350	55	55	500	590
	許容差	±3	±3	－	±3	±3	±3	－	－	±3	－

名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【集水桝布設】				
可変側溝用桝	500×500×1000		基	1.00
【基礎】				
インバートコンクリート	18-12-20	0.500×0.500×0.050	m3	0.01
基礎コンクリート	18-12-20	0.920×0.920×0.100	m3	0.08
基礎コンクリート型枠		4×0.920×0.10	m2	0.37
基礎砕石	RC-40	0.920×0.920　　t=10cm	m2	0.85
			(m3)	0.08

材　料　計　算　書

種　別：集水桝G　　1箇所 当り

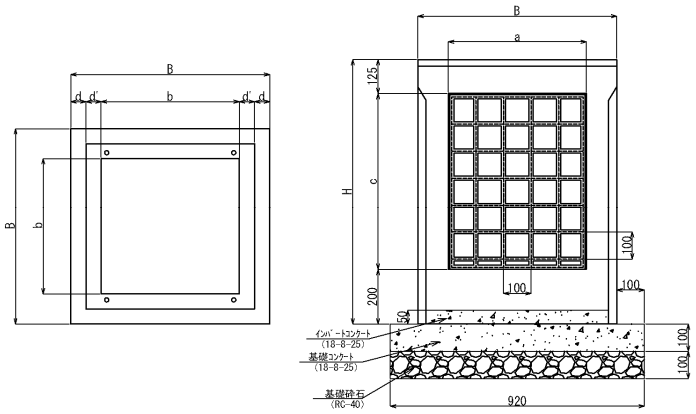


呼び名	呼び名	B	H	A	e	a	c	d	d'	b	参考重量(kg)
集水桝A	500×500×500	720	875	590	65	500	550	55	55	500	375
集水桝B	500×500×600	720	975	590	65	500	650	55	55	500	402
集水桝C	500×500×700	720	1075	590	65	500	750	55	55	500	429
集水桝D	500×500×800	720	1175	590	65	500	850	55	55	500	456
集水桝E	500×500×900	720	1275	590	65	500	950	55	55	500	483
集水桝F	500×500×1000	720	1375	590	65	500	1050	55	55	500	509
集水桝G	500×500×1100	720	1475	590	65	500	1150	55	55	500	536
集水桝H	500×500×1200	720	1575	590	65	500	1250	55	55	500	563
集水桝I	500×500×1300	720	1675	590	65	500	1350	55	55	500	590
	許容差	±3	±3	－	±3	±3	±3	－	－	±3	－

名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【集水桝布設】				
可変側溝用桝	500×500×1100		基	1.00
【基礎】				
インバートコンクリート	18-12-20	0.500×0.500×0.050	m3	0.01
基礎コンクリート	18-12-20	0.920×0.920×0.100	m3	0.08
基礎コンクリート型枠		4×0.920×0.10	m2	0.37
基礎砕石	RC-40	0.920×0.920　　t=10cm	m2	0.85
			(m3)	0.08

材　料　計　算　書

種　別：集水桝H　　1箇所 当り

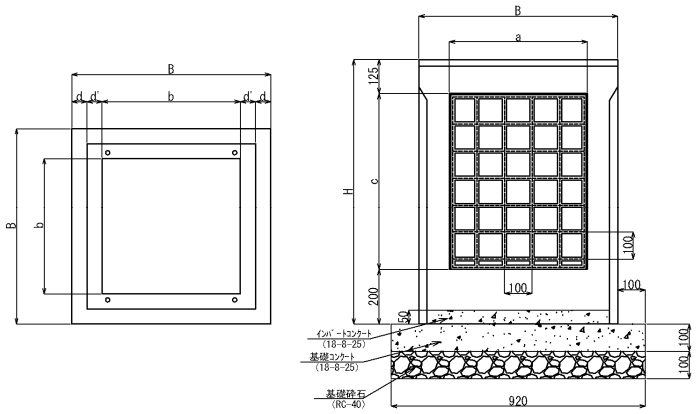


呼び名	呼び名	B	H	A	e	a	c	d	d'	b	参考重量(kg)
集水桝A	500×500×500	720	875	590	65	500	550	55	55	500	375
集水桝B	500×500×600	720	975	590	65	500	650	55	55	500	402
集水桝C	500×500×700	720	1075	590	65	500	750	55	55	500	429
集水桝D	500×500×800	720	1175	590	65	500	850	55	55	500	456
集水桝E	500×500×900	720	1275	590	65	500	950	55	55	500	483
集水桝F	500×500×1000	720	1375	590	65	500	1050	55	55	500	509
集水桝G	500×500×1100	720	1475	590	65	500	1150	55	55	500	536
集水桝H	500×500×1200	720	1575	590	65	500	1250	55	55	500	563
集水桝I	500×500×1300	720	1675	590	65	500	1350	55	55	500	590
	許容差	±3	±3	-	±3	±3	±3	-	-	±3	-

名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【集水桝布設】				
可変側溝用桝	500×500×1200		基	1.00
【基礎】				
インバートコンクリート	18-12-20	0.500×0.500×0.050	m3	0.01
基礎コンクリート	18-12-20	0.920×0.920×0.100	m3	0.08
基礎コンクリート型枠		4×0.920×0.10	m2	0.37
基礎砕石	RC-40	0.920×0.920　　t=10cm	m2	0.85
			(m3)	0.08

材　料　計　算　書

種　別：集水桝I　　1箇所 当り



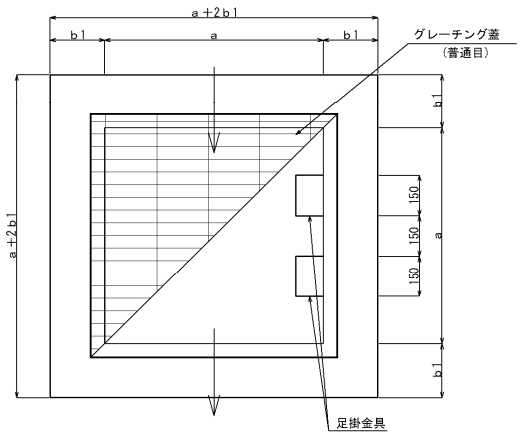
呼び名	呼び名	B	H	A	e	a	c	d	d'	b	参考重量(kg)
集水桝A	500×500×500	720	875	590	65	500	550	55	55	500	375
集水桝B	500×500×600	720	975	590	65	500	650	55	55	500	402
集水桝C	500×500×700	720	1075	590	65	500	750	55	55	500	429
集水桝D	500×500×800	720	1175	590	65	500	850	55	55	500	456
集水桝E	500×500×900	720	1275	590	65	500	950	55	55	500	483
集水桝F	500×500×1000	720	1375	590	65	500	1050	55	55	500	509
集水桝G	500×500×1100	720	1475	590	65	500	1150	55	55	500	536
集水桝H	500×500×1200	720	1575	590	65	500	1250	55	55	500	563
集水桝I	500×500×1300	720	1675	590	65	500	1350	55	55	500	590
	許容差	±3	±3	-	±3	±3	±3	-	-	±3	-

名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【集水桝布設】				
可変側溝用桝	500×500×1300		基	1.00
【基礎】				
インバートコンクリート	18-12-20	0.500×0.500×0.050	m3	0.01
基礎コンクリート	18-12-20	0.920×0.920×0.100	m3	0.08
基礎コンクリート型枠		4×0.920×0.10	m2	0.37
基礎砕石	RC-40	0.920×0.920　　t=10cm	m2	0.85
			(m3)	0.08

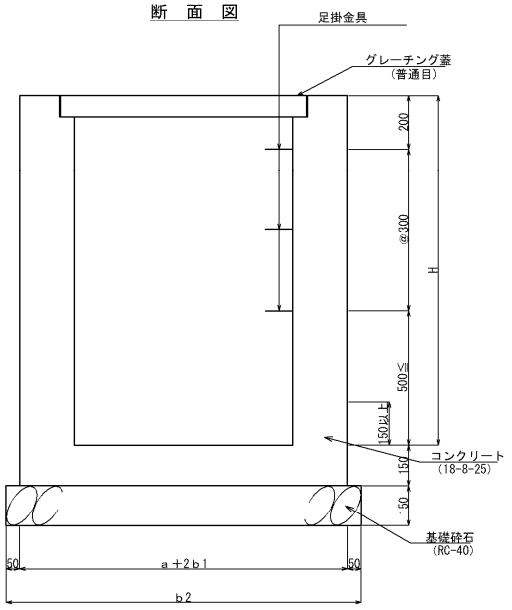
材　料　計　算　書

種　別：集水桝J　　1箇所 当り

平　面　図



断　面　図



寸法表　（mm）

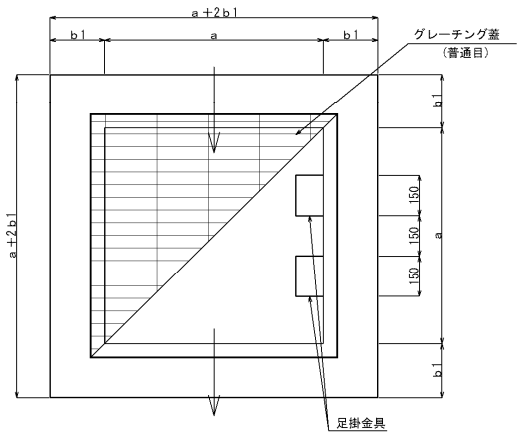
呼び名	規格	H	a	b1	b2	足掛金物	ｸﾞﾚｰﾁﾝｸﾞ蓋
集水桝J	□1200×H1000	1000	1200	200	1700	N=3	T-25
集水桝K	□1200×H2000	2000	1200	200	1700	N=6	T-25

名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【集水桝布設】				
コンクリート	18-8-25	1.6×1.6×1.15-1.2×1.2×1.0-0.2×(0.5×0.827+pi()/4×0.804^2)	m3	1.32
足掛け金具			個	3.00
型枠		(1.6+1.2)×1.15×4-(0.5×0.827+pi()/4×0.804^2)×2+(0.5+0.827×2)×0.2	m2	11.47
グレーチング蓋	T-25		個	1.00
【基礎】				
基礎砕石	RC-40	1.700×1.700　　t=15cm	m2	2.89

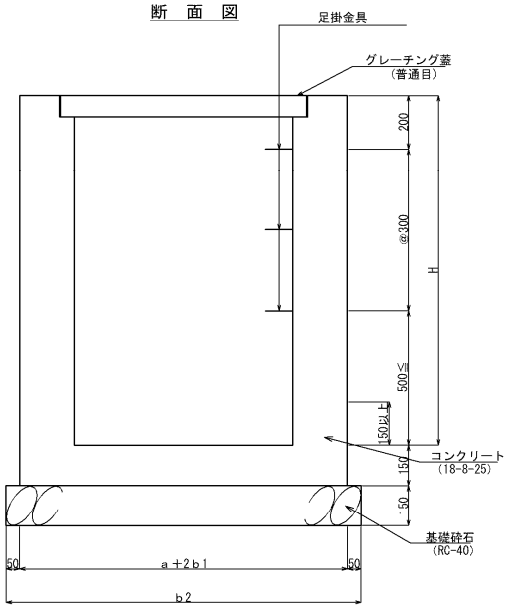
材　料　計　算　書

種　別：集水桝K　　1箇所 当り

平　面　図



断　面　図



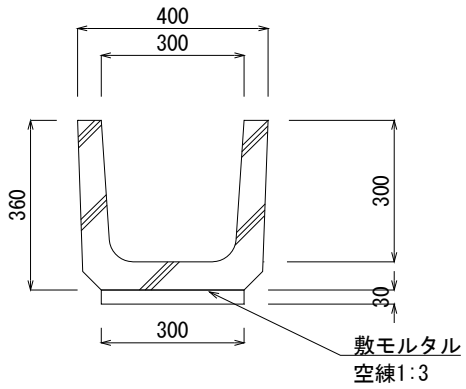
寸法表　（mm）

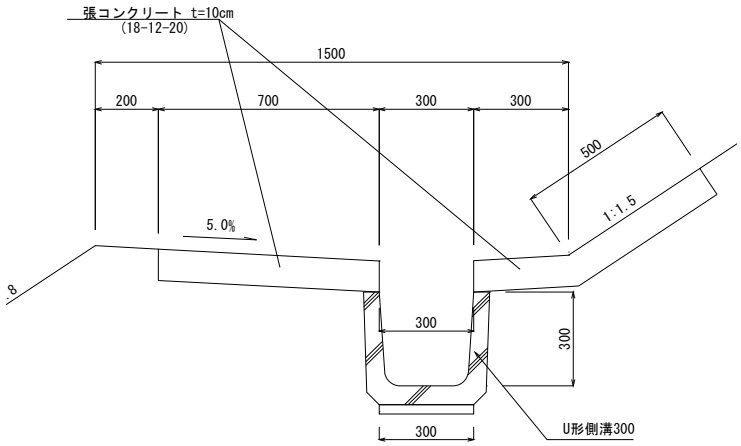
呼び名	規格	H	a	b1	b2	足掛金物	ｸﾞﾚｰﾁﾝｸﾞ蓋
集水桝J	□1200×H1000	1000	1200	200	1700	N=3	T-25
集水桝K	□1200×H2000	2000	1200	200	1700	N=6	T-25

名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【集水桝布設】				
コンクリート	18-12-20	1.6^2×2.15-1.2^2×2.0-0.2×(0.5×0.633+pi()/4×0.804^2+0.3×0.43)	m3	2.43
足掛け金具		6	個	6.00
型枠		(1.6+1.2)×2.15×4-(0.5×0.633+pi()/4×0.804^2+0.3×0.43)×2+(0.5+0.633×2+0.3+0.43×2)×0.20	m2	22.76
グレーチング蓋	T-2		個	1.00
【基礎】				
基礎砕石	RC-40	1.700×1.700　　t=15cm	m2	2.89

材　料　計　算　書

種　別：小段側溝　　10m 当り

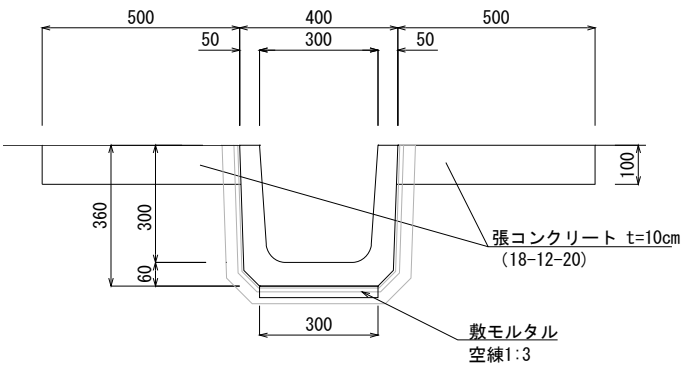




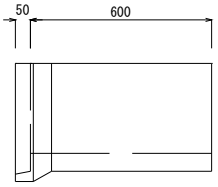
名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【側溝布設】				
PU側溝	300×300		m	10.00
張りコンクリート	18-12-20	(0.700+0.300+0.500)×0.10×10.0	m3	1.50
型枠		0.10*4+(0.700+0.300+0.500)×0.10	m2	0.55
【基礎】				
敷モルタル	1:3	0.300×0.030×10.0	m3	0.09

材　料　計　算　書

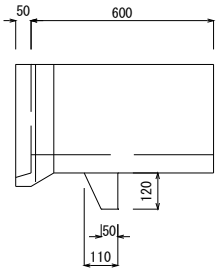
種　別：法面縦排水　　10m 当り



標準タイプU型側溝



滑り止めタイプU型側溝

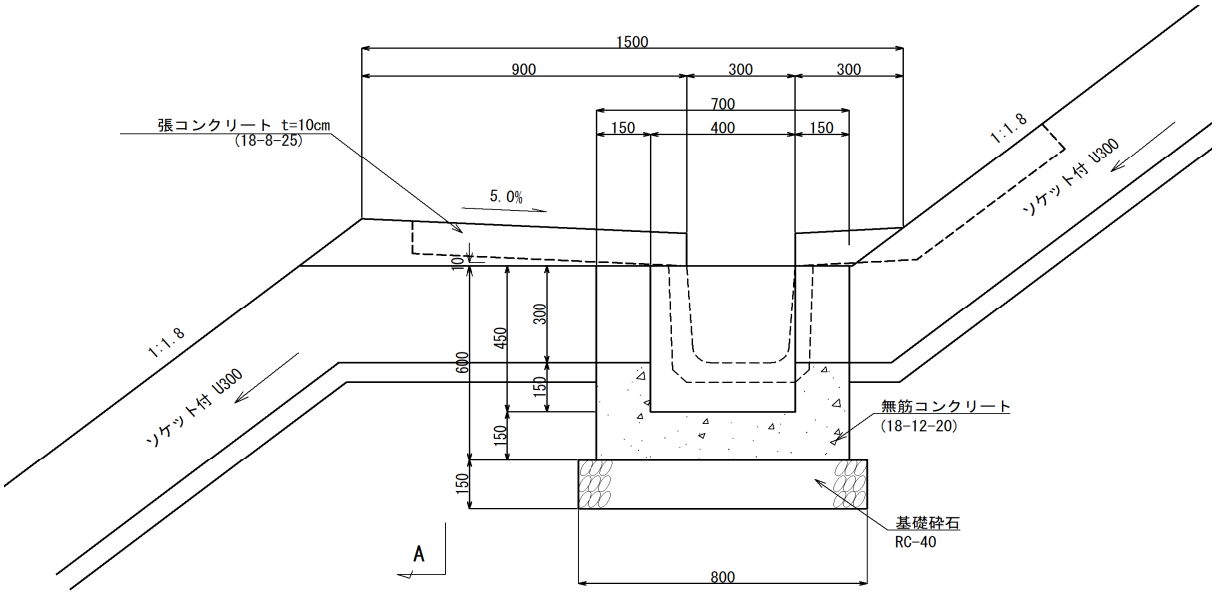


※滑り止めタイプは5本に1本の割合を標準とする。

名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【側溝布設】				
ソケット付U型側溝 (標準タイプ)	300×300		m	8.00
ソケット付U型側溝 (滑り止めタイプ)	300×300		m	2.00
張りコンクリート	18-12-20	(0.500+0.500)×0.10×10.0	m3	1.00
型枠		0.10*2+0.50*2×0.10	m2	0.30
【基礎】				
敷モルタル	1:3	0.300×0.030×10.0	m3	0.09

材　料　計　算　書

種　別：小段桝　　1箇所 当り



名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【集水桝布設】				
コンクリート	18-12-20	0.7×0.7×0.6-0.4×0.4×0.45-0.3*0.3*0.15*2	m3	0.20
型枠		(0.7+0.4)×0.6×4-0.3×0.3×4+0.3×0.15×6	m2	2.55
【基礎】				
基礎砕石	RC-40	0.800×0.800	m2	0.64
			(m3)	0.06

数 量 総 括 表　4-2. 区域外排水工

※ 計上数量:土木工事数量算出要領 1.6 設計表示単位及び数位(別表-1)により四捨五入。別表-1にない項目は類似工種に準じる。「ー」は他工種で計上する項目。

工　種	種　別	細　別	規格・寸法	単位	数　量	計上数量	摘　要
雨水本管工							
	土　工	掘　削	土　砂	m3	7,979	8,000	
		埋　戻 A	土　砂	m3	2,860	2,900	
		埋　戻 C	土　砂	m3	2,367	2,400	
		残　土		m3	2,171	2,170	
		基面整正	土　砂	m2	1,184	1,180	
	函渠布設工	BOX カルバート	1200×1200	m	2.3	2.3	
		BOX カルバート	1400×1400	m	267.7	267.7	
	管渠布設工	VU管	φ250	m	99.8	100.0	
		FRPM管	φ800	m	4.8	5.0	
	側溝工	PU側溝	300×300	m	149.2	149.0	
		U型側溝	700×700	m	62.7	63.0	
		角型側溝	1200×1200	m	153.6	153.6	
			300×300	m	118.4	118.0	
	桝　工	現場打集水桝					
		集水桝1	□500×H500	箇所	1.0	1.0	
		集水桝3	□500×H1600	箇所	1.0	1.0	
		集水桝5	□1500×H2000	箇所	1.0	1.0	
	組み立て人孔	雨水人孔	1号組立マンホール	箇所	4.0	4.0	
		角型人孔	2000×2000	箇所	10.0	10.0	
		点検孔		箇所	4.0	4.0	

区　域　外　排　水　工

（本体工）

区域外排水数量総括表（1）

工　　種	種　　別	細　　別	規格・寸法	単位	数　　量	計上数量	摘　　要
雨水本管工							
	土　　工	掘　削	土　砂	m3	7,979	8,000	
		埋　戻 A	土　砂	m3	2,860	2,900	
		埋　戻 C	土　砂	m3	2,367	2,400	
		残　土		m3	2,171	2,170	
		基面整正	土　砂	m2	1,184	1,180	
	函渠布設工	BOXカルバート	1200×1200	m	2.3	2.3	
		BOXカルバート	1400×1400	m	267.7	267.7	
	管渠布設工	VU管	φ250	m	99.8	100.0	
		FRPM管	φ800	m	4.8	5.0	
	側溝工	PU側溝	300×300	m	149.2	149.0	
		U型側溝	700×700	m	62.7	63.0	
		角型側溝	1200×1200	m	153.6	153.6	
			300×300	m	118.4	118.0	
	桝　工	現場打集水桝					
		集水桝1	□500×H500	箇所	1.0	1.0	
		集水桝3	□500×H1600	箇所	1.0	1.0	
		集水桝5	□1500×H2000	箇所	1.0	1.0	
	組み立て人孔	雨水人孔	1号組立マンホール	箇所	4.0	4.0	
		角型人孔	2000×2000	箇所	10.0	10.0	
		点検孔		箇所	4.0	4.0	

■区域外排水施設延長調書

数量調書

種別・細別	規格	算　　式	単位	数 量
雨水本管工				
函渠布設工				
BOXカルバート	1200×1200	2.311	m	2.31
BOXカルバート	1400×1400	267.700	m	267.70
管渠布設工				
VU管	φ250	99.790	m	99.79
FRPM管	φ800	4.840	m	4.84
管渠基礎工				
VU管	φ250	98.850	m	98.85
FRPM管	φ800	4.440	m	4.44
側溝工				
PU側溝	300×300	17.3+58.33+73.52	m	149.15
U型側溝	700×700	62.660	m	62.66
角型側溝	1200×1200	153.580	m	153.58
	300×300	118.400	m	118.40
桝　工				
現場打集水桝				
集水桝1	□500×H500	1.000	箇所	1.00
集水桝3	□500×H1600	1.000	箇所	1.00
集水桝5	□1500×H2000	1.000	箇所	1.00
組み立て人孔				
雨水人孔	1号組立マンホール	4.000	箇所	4.00
角型人孔	2000×2000	10.000	箇所	10.00
点検孔		4.000	箇所	4.00

■土工集計表

工種	規格	土工延長 (路線延長)	単位	単位数量							土工数量						
				掘削 (m^3)	埋戻A (m^3)	埋戻B (m^3)	埋戻C (m^3)	埋戻D (m^3)	残土 (m^3)	基面整正 (m^2)	掘削 (m^3)	埋戻A (m^3)	埋戻B (m^3)	埋戻C (m^3)	埋戻D (m^3)	残土 (m^3)	基面整正 (m^2)
雨水本管工																	
函渠布設工	Box1200×1200	2.31	m	154.35	62.22		38.00		42.99	16.60	35.65	14.37	0.00	8.78	0.00	9.93	3.83
	Box1400×1400	267.70	m	218.30	106.30		45.11		50.07	18.60	5,843.89	2,845.65	0.00	1,207.59	0.00	1,340.37	497.92
管渠布設工	VU管(φ250)	99.79	m	52.01			32.00		16.45	8.00	519.01	0.00	0.00	319.33	0.00	164.15	79.83
	FRPM管(φ800)	4.84	m	55.94			8.60		46.38	17.00	27.07	0.00	0.00	4.16	0.00	22.45	8.23
側溝工																	
PU型側溝	300×300	149.15	m	4.90			3.04		1.52	4.00	73.08	0.00	0.00	45.34	0.00	22.67	59.66
U型側溝	700×700	62.66	m	19.01			11.07		6.71	9.70	119.12	0.00	0.00	69.36	0.00	42.04	60.78
角型側溝	1200×1200	153.58	m	33.98			17.82		14.18	20.00	521.86	0.00	0.00	273.68	0.00	217.78	307.16
	300×300	118.40	m	4.78			3.14		1.29	7.50	56.60	0.00	0.00	37.18	0.00	15.27	88.80
桝　工																	
現場打集水桝																	
集水桝1	□500×H500	1.00	箇所	1.37			0.69		0.60	0.81	1.37	0.00	0.00	0.69	0.00	0.60	0.81
集水桝3	□500×H1600	1.00	箇所	7.51			3.10		4.07	0.81	7.51	0.00	0.00	3.10	0.00	4.07	0.81
集水桝5	□1500×H2000	1.00	箇所	18.64			10.13		7.38	4.00	18.64	0.00	0.00	10.13	0.00	7.38	4.00
雨水マンホール工																	
雨水人孔	1号組立マンホール	4.00	箇所	10.94			5.96		4.32	1.04	43.76	0.00	0.00	23.84	0.00	17.28	4.16
角型人孔	2000×2000	10.00	箇所	71.15			36.43		30.67	6.76	711.50	0.00	0.00	364.30	0.00	306.70	67.60
合計				652.88	168.52	0.00	215.09	0.00	226.63	114.82	7,979.06	2,860.02	0.00	2,367.48	0.00	2,170.69	1,183.59

種別；作業土工　（レベル３）
細別；床掘り　（レベル４）

平均土被り計算書

No.

区分条件　；　Box1200×1200

路線番号	管路延長(m) ⑥	土工延長(m) ①	土被り (m)			縦断面積 ⑤=①×④	備　　考
			上流側②	下流側③	平均 ④=(②+③)/2		
		⑥-ﾏﾝﾎｰﾙ壁厚					壁厚控除幅
A-3-1	2.31	1.91	1.67	1.67	1.67	3.19	0.4
合　計	2.31	1.91				3.19	
					平均土被り	1.67	(m)

種別；作業土工　（レベル３）
細別；床掘り　（レベル４）

平均土被り計算書

No.

区分条件　；　Box1400×1400

路線番号	管路延長(m) ⑥	土工延長(m) ①	土被り (m)			縦断面積 ⑤=①×④	備　　考
			上流側②	下流側③	平均 ④=(②+③)/2		
		⑥-ﾏﾝﾎｰﾙ壁厚					壁厚控除幅
A-4-1	25.72	25.32	2.45	2.53	2.49	63.05	0.4
C-1-1-1	82.73	82.53	2.65	3.20	2.93	241.81	0.2
C-1-1-2	23.81	23.61	3.20	1.44	2.32	54.78	0.2
C-1-2	22.30	21.90	2.82	0.93	1.88	41.17	0.4
C-1-3	22.06	21.66	2.88	0.93	1.91	41.37	0.4
C-1-4	22.06	21.66	2.93	0.97	1.95	42.24	0.4
C-1-5	23.74	23.34	2.97	0.90	1.94	45.28	0.4
C-1-6	19.40	19.00	2.65	0.97	1.81	34.39	0.4
C-1-7	18.13	17.73	2.52	0.90	1.71	30.32	0.4
D-3	7.75	7.30	1.16	0.25	0.71	5.18	0.45
合　計	267.70	264.05				599.59	
					平均土被り	2.27	(m)

種別；作業土工　（レベル３）
細別；床掘り　（レベル４）

平均土被り計算書

No.

区分条件　；　FRP-800

路線番号	管路延長(m) ⑥	土工延長(m) ①	土被り (m)			縦断面積 ⑤=①×④	備　　考
			上流側②	下流側③	平均 ④=(②+③)/2		
		⑥-ﾏﾝﾎｰﾙ壁厚					壁厚控除幅
D-2	4.97	4.44	1.20	0.84	1.02	4.53	0.4
合　計	4.97	4.44				4.53	
					平均土被り	1.02	(m)

種別；作業土工　（レベル３）
細別；床掘り　（レベル４）

平均土被り計算書

No.

区分条件　；　VUφ250

路線番号	管路延長(m) ⑥	土工延長(m) ①	土被り (m)			縦断面積 ⑤=①×④	備　　考
			上流側②	下流側③	平均 ④=(②+③)/2		
		⑥-ﾏﾝﾎｰﾙ壁厚					壁厚控除幅
B-2-1	2.81	2.59	1.21	1.22	1.21	3.13	0.225
B-2-2	20.88	20.73	1.99	2.20	2.10	43.53	0.15
B-2-3	50.94	50.79	2.20	2.15	2.18	110.72	0.15
B-2-4	23.76	23.61	2.15	1.96	2.06	48.64	0.15
B-2-5	1.40	1.13	1.96	1.99	1.98	2.23	0.275
合　計	99.79	98.84				208.25	
					平均土被り	2.11	(m)

種別 ： 管基礎工、管布設工（レベル３）

管基礎工・管布設工計算書【250①】

雨 水

	路線番号	路線延長	マンホール種別（号）	管布設延長（m）							管基礎延長（m）					
				マンホール控除			管布設延長			備考	マンホール控除			基礎延長		備考
			上流	D/2	L’	合計	管布設延長(m)	管種	管径		D/2	L’	合計	管基礎延長(m)	基礎種別	
			下流	①	②	①－②					①	②	①＋②			
1	B-2-1	4.01	集水桝 1号マンホール	0.750 0.450		0.750 0.450	2.81	VU	φ250		0.750 0.450	0.150 0.075	0.900 0.525	2.59	砂基礎	
2	B-2-2	21.78	1号マンホール 1号マンホール	0.450 0.450		0.450 0.450	20.88	VU	φ250		0.450 0.450	0.075 0.075	0.525 0.525	20.73	砂基礎	
3	B-2-3	51.84	1号マンホール 1号マンホール	0.450 0.450		0.450 0.450	50.94	VU	φ250		0.450 0.450	0.075 0.075	0.525 0.525	50.79	砂基礎	
4	B-2-4	24.66	1号マンホール 1号マンホール	0.450 0.450		0.450 0.450	23.76	VU	φ250		0.450 0.450	0.075 0.075	0.525 0.525	23.61	砂基礎	
5	B-2-5	2.85	1号マンホール 角型人孔	0.450 1.000		0.450 1.000	1.40	VU	φ250		0.450 1.000	0.075 0.200	0.525 1.200	1.13	砂基礎	
6																
7																
8																
9																
10																
11																
12																
13																
14																
15																
16																
17																
18																
19																
20																
21																
22																
23																
24																
25																
	小 計	105.14				5.350	99.79						6.300	98.85		

種別 ： 管基礎工、管布設工（レベル３）

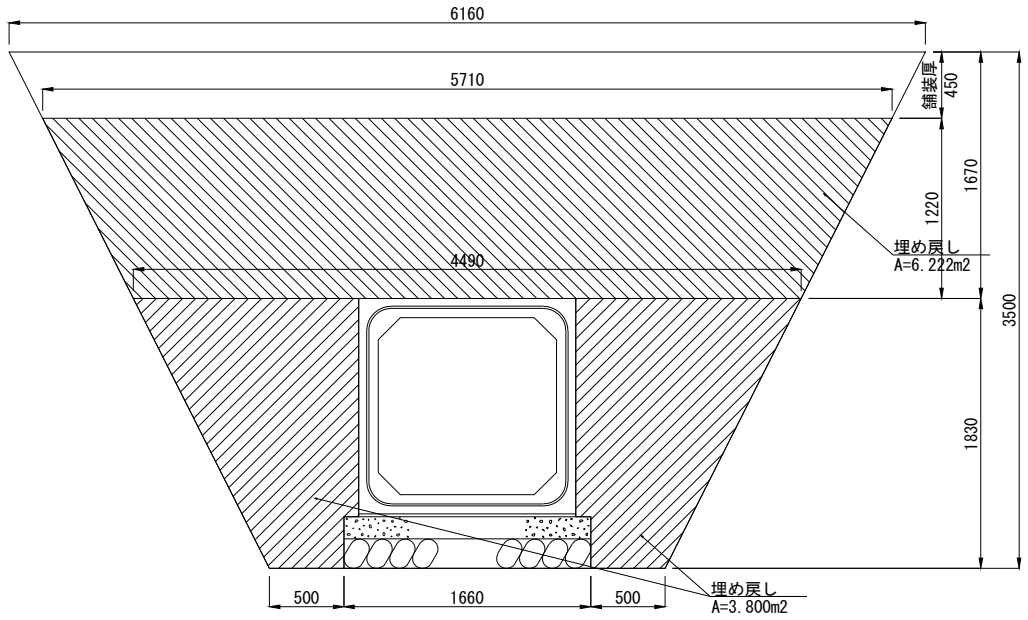
管基礎工・管布設工計算書【800】

雨 水

路線番号	路線延長	マンホール種別（号）	管布設延長（m）							管基礎延長（m）					
			マンホール控除			管布設延長			備考	マンホール控除			基礎延長		備考
		上流	D/2	L’	合計	管布設延長(m)	管種	管径		D/2	L’	合計	管基礎延長(m)	基礎種別	
		下流	①	②	①－②					①	②	①＋②			
D-2	6.59	集水桝 角型人孔	0.750 1.000		0.750 1.000	4.84	FRPM	φ800		0.750 1.000	0.200 0.200	0.950 1.200	4.44	砂基礎	
小 計	6.59				1.750	4.84						2.150	4.44		

単 位 数 量 計 算 書

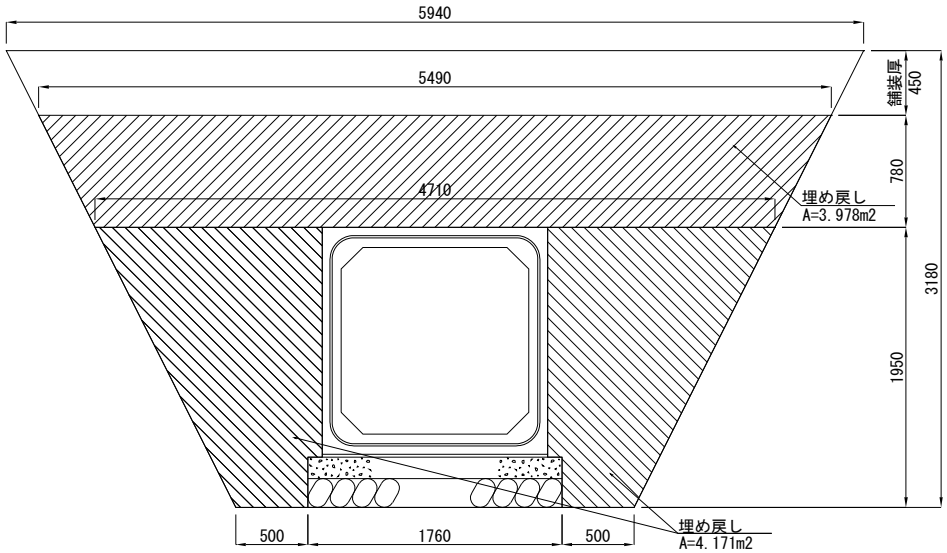
種　別：【土工】雨水函渠　Box1200×1200　　10.0m 当り



名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【土　工】				
掘　削		(2.660+6.160)×1/2×3.500×10.0	m3	154.35
埋戻Ａ	現地良質土	6.222×10.0	m3	62.22
埋戻Ｃ	現地良質土	3.800×10.0	m3	38.00
残土処分		154.35-(62.22+38.00)/0.9	m3	42.99
基面整正		1.660×10.0	m2	16.60

単 位 数 量 計 算 書

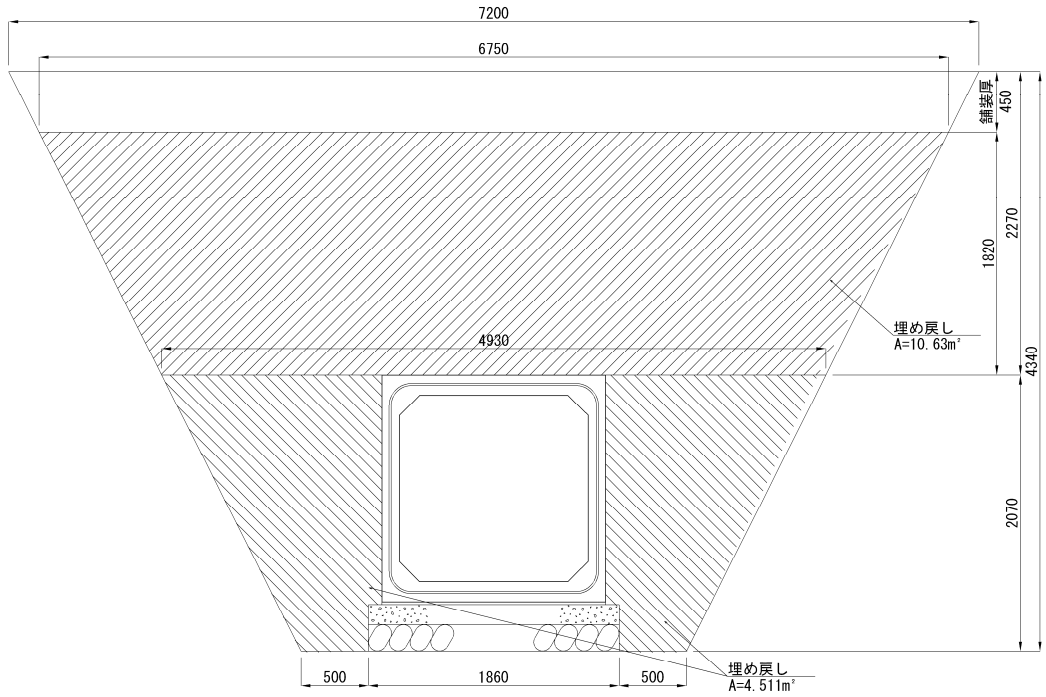
種　別：【土工】雨水函渠　Box1300×1300　　10.0m 当り



名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【土　工】				
掘　削		(2.760+5.940)×1/2×3.180×10.0	m3	138.33
埋戻Ａ	現地良質土	3.978×10.0	m3	39.78
埋戻Ｃ	現地良質土	4.171×10.0	m3	41.71
残土処分		(138.33-(39.78+41.71))/0.9	m3	63.16
基面整正		1.760×10.0	m2	17.60

単 位 数 量 計 算 書

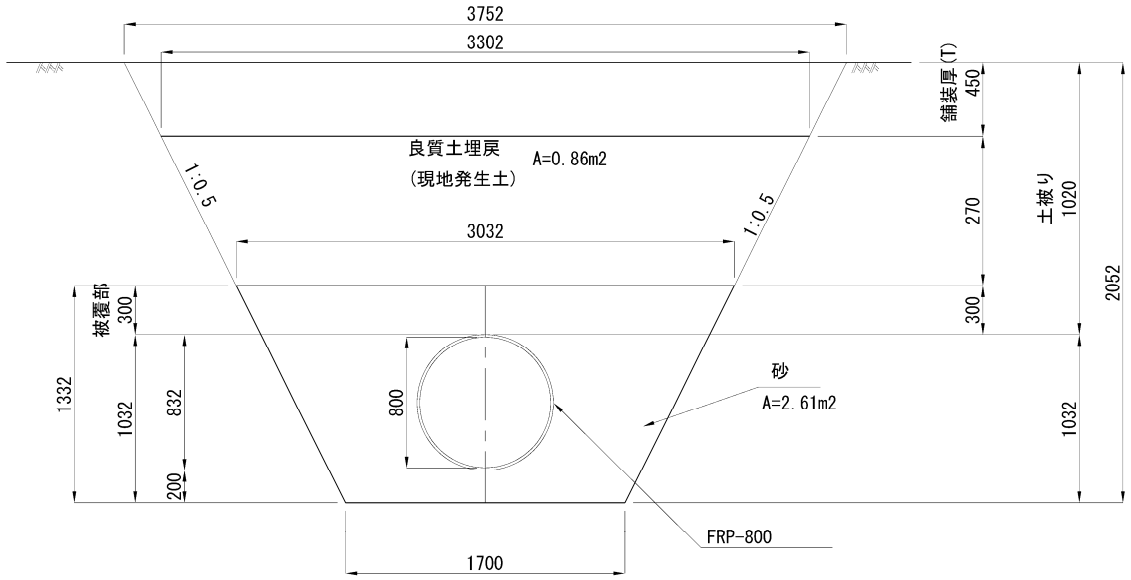
種　別：【土工】雨水函渠　Box1400×1400　　10.0m 当り



名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【土　工】				
掘　削		(2.86+7.20)×1/2×4.34×10.0	m3	218.30
埋戻Ａ	現地良質土	10.63×10.0	m3	106.30
埋戻Ｃ	現地良質土	4.511×10.0	m3	45.11
残土処分		218.30-(106.30+45.11)/0.9	m3	50.07
基面整正		1.860×10.0	m2	18.60

単 位 数 量 計 算 書

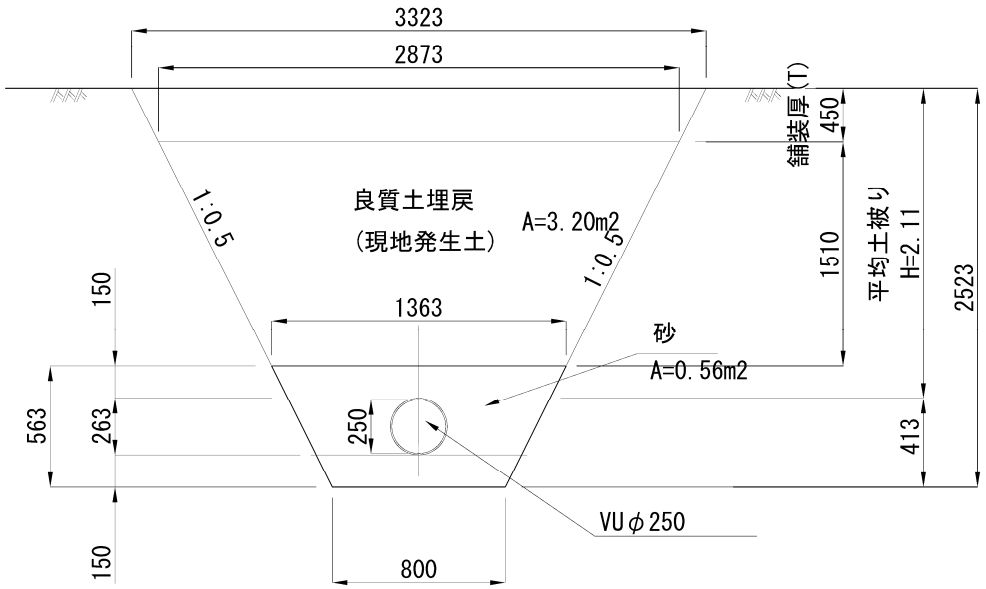
種　別：【土工】FRPMφ800　　10.0m 当り



名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【土　工】				
掘　削		(1.700+3.752)×1/2×2.052×10.0	m3	55.94
埋戻Ｃ	現地良質土	0.86×10.0	m3	8.60
残土処分		55.94-8.60/0.9	m3	46.38
基面整正		1.700×10.0	m2	17.00

単 位 数 量 計 算 書

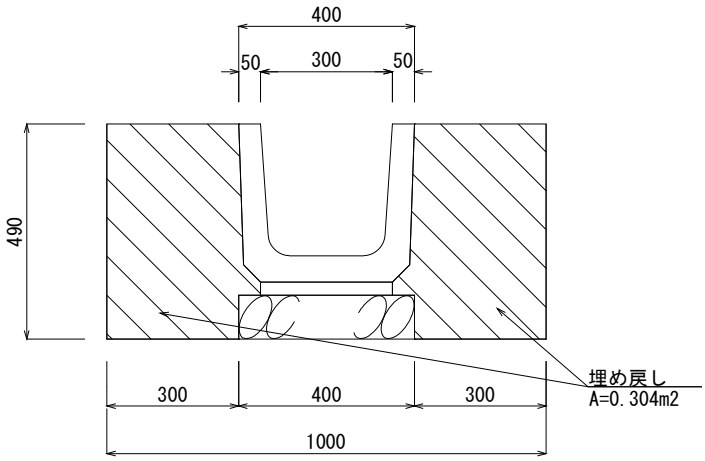
種　別：【土工】雨水管　VUφ250　　10.0m 当り



名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【土　工】				
掘　削		(0.800+3.323)×1/2×2.523×10.0	m3	52.01
埋戻Ｃ	現地良質土	3.20×10.0	m3	32.00
残土処分		52.01-32.00/0.9	m3	16.45
基面整正		0.800×10.0	m2	8.00

単 位 数 量 計 算 書

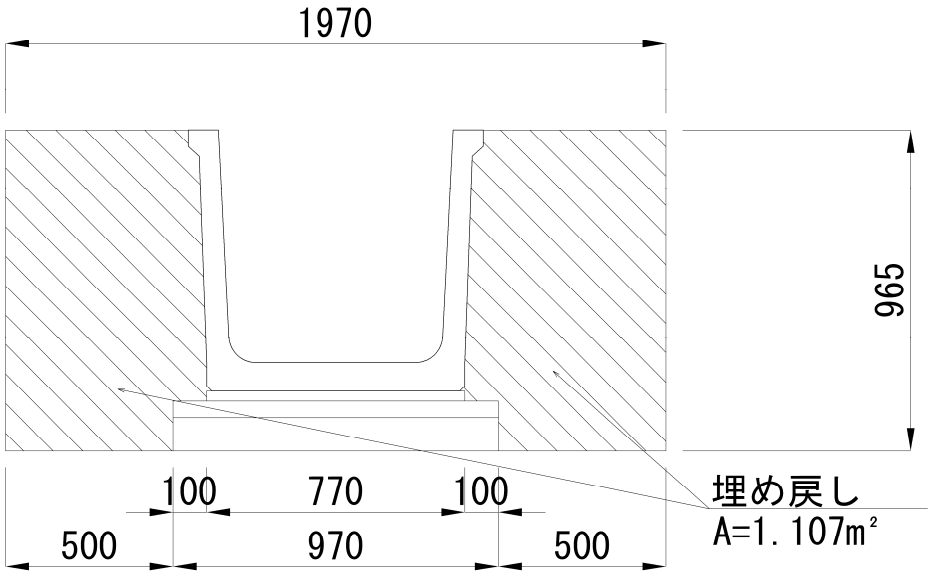
種　別：【土工】PU-300　　10.0m 当り



名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【土　工】				
掘　削		0.490×1.000×10.0	m3	4.90
埋戻Ｃ	現地良質土	0.304×10.0	m3	3.04
残土処分		4.90-3.04/0.9	m3	1.52
基面整正		0.400×10.0	m2	4.00

単 位 数 量 計 算 書

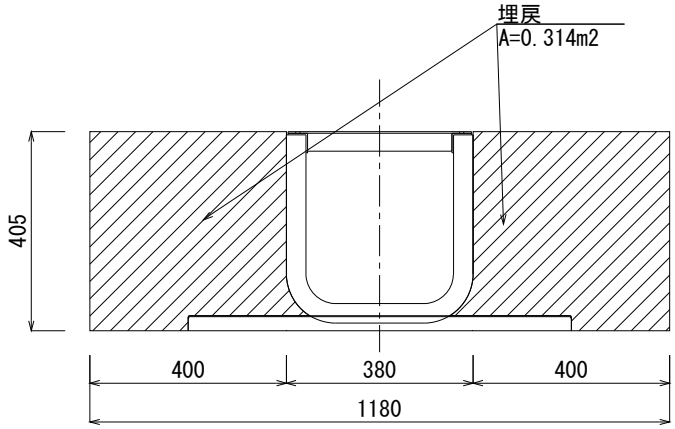
種　別：【土工】U-700×700　　10.0m 当り



名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【土　工】				
掘　削		1.970×0.965×10.0	m3	19.01
埋戻Ｃ	現地良質土	1.107×10.0	m3	11.07
残土処分		19.01-11.07/0.9	m3	6.71
基面整正		0.970×10.0	m2	9.70

材　料　計　算　書

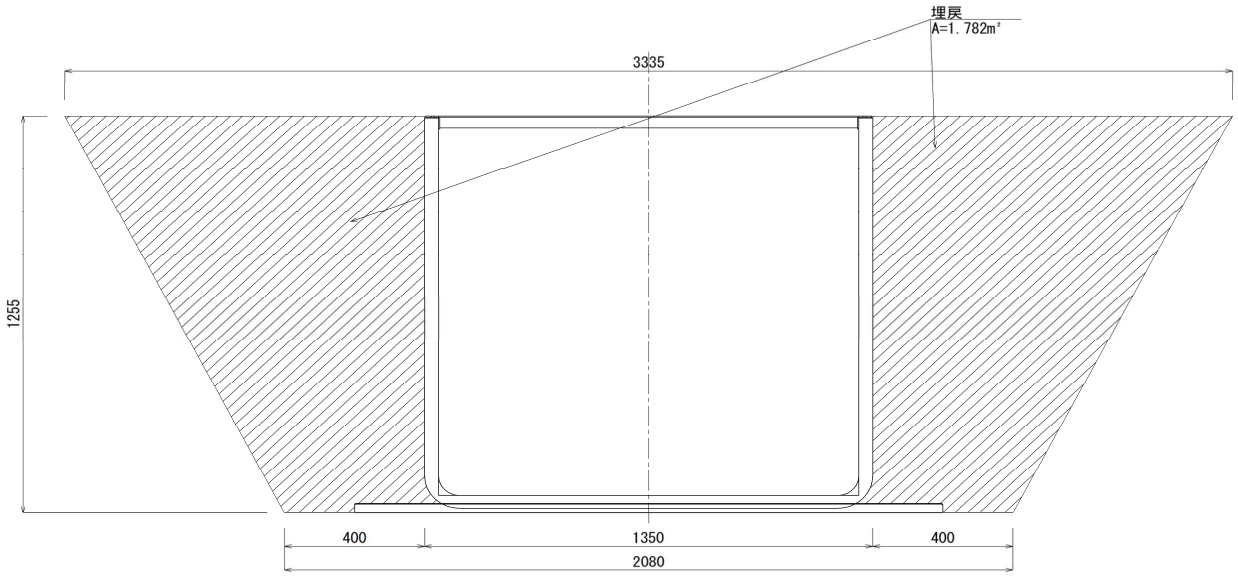
種　別： 角型U字溝300　　10.0m 当り



名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【土工】				
掘削		(1.180×0.405)×10	m3	4.78
埋戻		0.314×10	m3	3.14
残土処分		4.78-3.14/0.9	m3	1.29
基面整正		0.750×10	m2	7.50

材　料　計　算　書

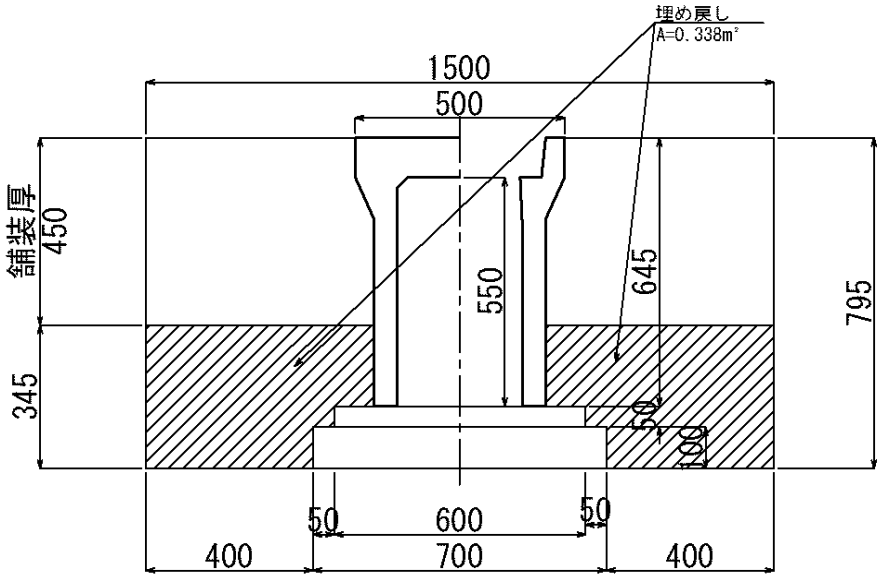
種　別： 角型U字溝1200　　10.0m 当り



名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【土工】				
掘削		(2.080+3.335)×1/2×1.255×10	m3	33.98
埋戻		1.782×10	m3	17.82
残土処分		33.98-17.82/0.9	m3	14.18
基面整正		2.000×10	m2	20.00

単 位 数 量 計 算 書

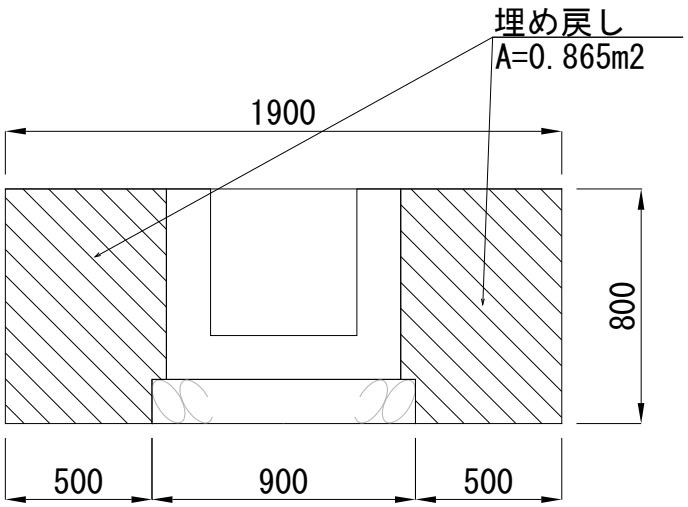
種　別：【土工】可変側溝300×500　　10.0m 当り



名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【土　工】				
掘　削		1.500×0.795×10.0	m3	11.93
埋戻Ｃ	現地良質土	0.338×10.0	m3	3.38
残土処分		11.93-3.38/0.9	m3	8.17
基面整正		0.700×10.0	m2	7.00

単 位 数 量 計 算 書

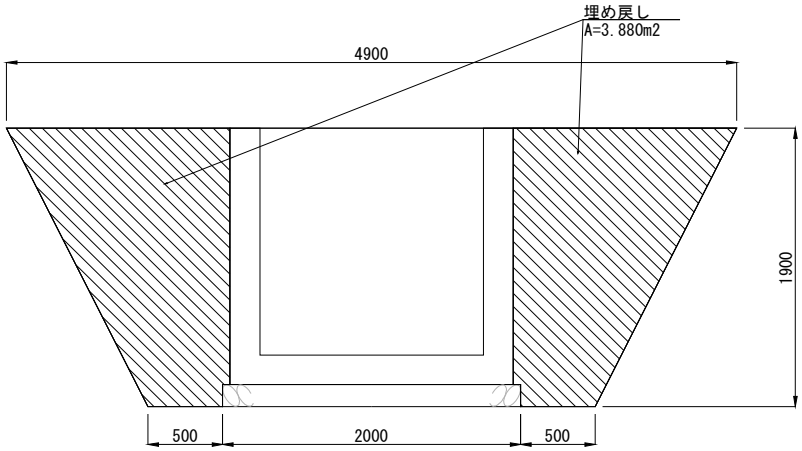
種　別：【土工】集水桝１　　1箇所 当り



名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【土　工】				
掘　削		1.90×0.90×0.80	m3	1.37
埋戻Ｃ	現地良質土	0.865×0.8	m3	0.69
残土処分		1.37-0.69/0.9	m3	0.60
基面整正		0.900×0.900	m2	0.81

単 位 数 量 計 算 書

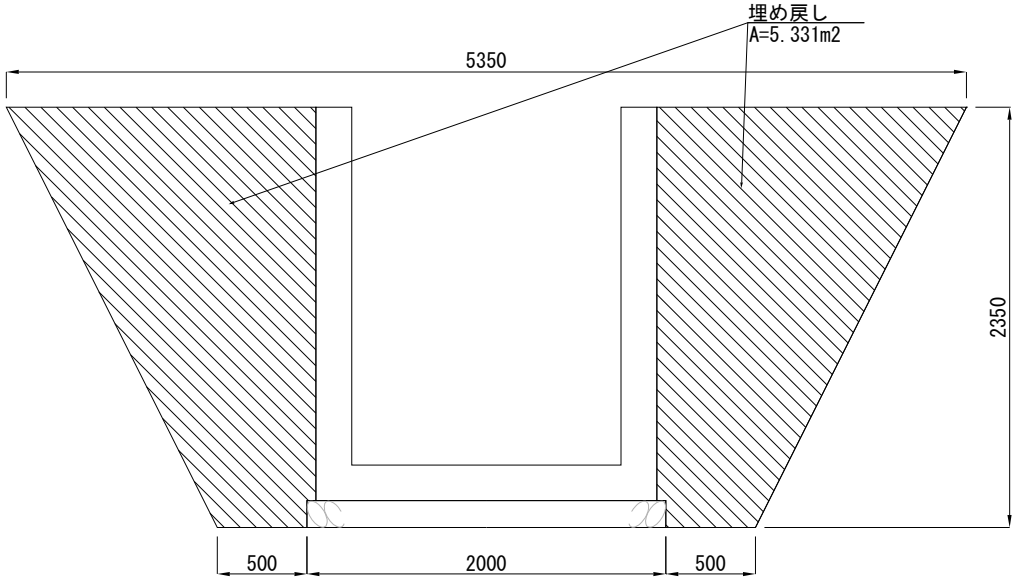
種　別：【土工】集水桝3　　1箇所 当り



名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【土　工】				
掘削		(3.0+4.9)×1/2×1.9	m3	7.51
埋戻		3.88×0.800	m3	3.10
残土処分		7.51-3.10/0.9	m3	4.07
基面整正		0.900×0.900	m2	0.81

単 位 数 量 計 算 書

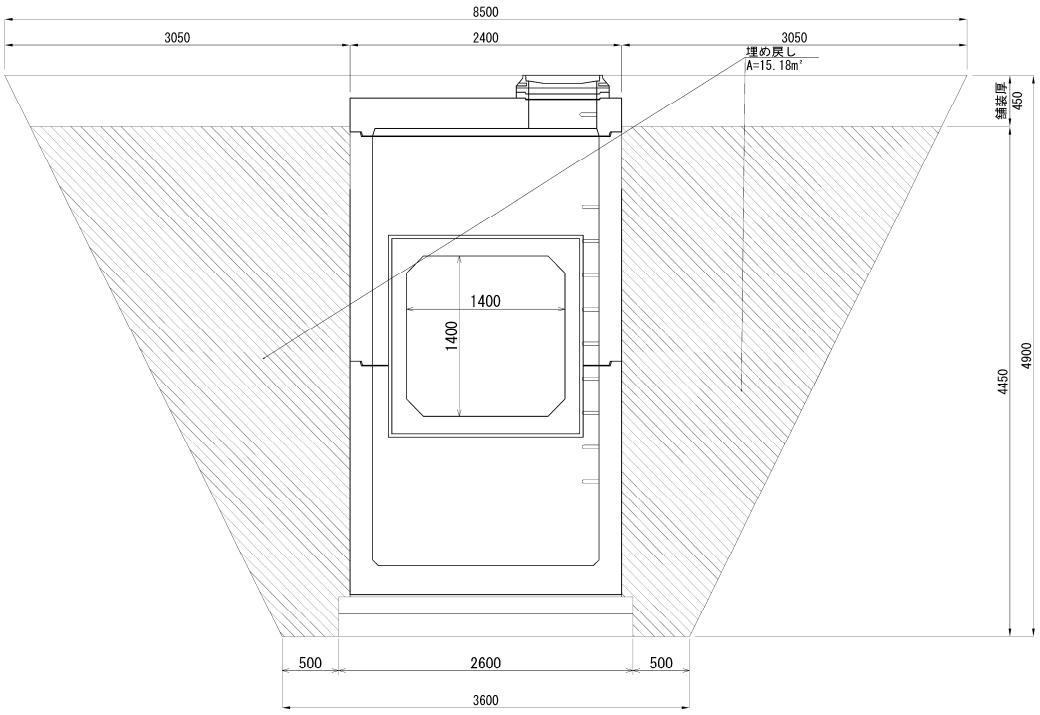
種　別：【土工】集水桝5　　1箇所 当り



名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【土　工】				
掘削		(3.000+5.350) ×1/2×2.350×1.900	m3	18.64
埋戻		5.331×1.900	m3	10.13
残土処分		18.64-10.13/0.9	m3	7.38
基面整正		2.000×2.000	m2	4.00

単 位 数 量 計 算 書

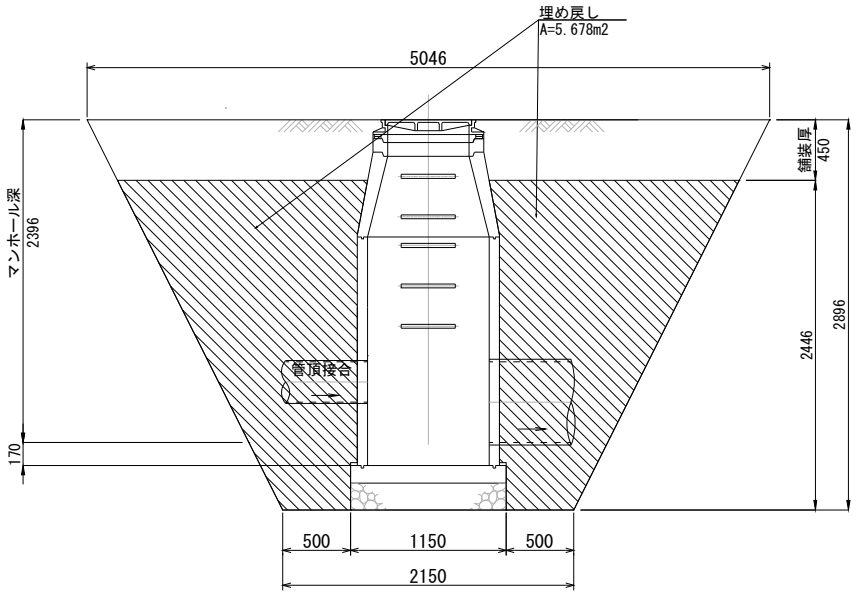
種　別：【土工】角型人孔　　1箇所 当り



名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【土　工】				
掘　削		(3.60+8.50) ×1/2×4.9×2.400	m3	71.15
埋戻	現地良質土	15.18×2.40	m3	36.43
残土処分		71.15-36.43/0.9	m3	30.67
基面整正		2.600×2.600	m2	6.76
		人孔深　　管底から基礎下まで		
(平均人孔深)	人孔No.6	2.70 m　0.87 m		
	人孔No.7	4.07 m　0.87 m		
	人孔No.8	4.20 m　0.87 m		
	人孔No.9	4.52 m　0.87 m		
	人孔No.10	4.47 m　0.87 m		
	人孔No.11	4.43 m　0.92 m		
	人孔No.12	4.37 m　1.07 m		
	人孔No.17	4.20 m　0.87 m		
	人孔No.18	4.00 m　0.87 m		
	人孔No.19	2.96 m　0.97 m		
	平均人孔深	3.99 m　0.91 m		
	掘削深	合計　4.90 m		

単 位 数 量 計 算 書

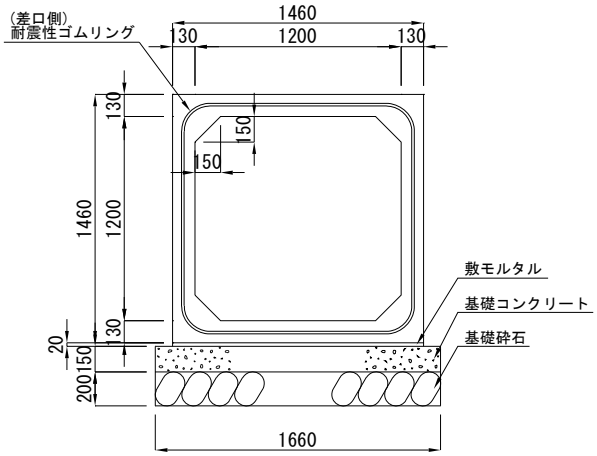
種　別：【土工】1号人孔　　1箇所 当り



名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【土　工】				
掘　削		(2.150+5.046) ×1/2×2.896×1.05	m3	10.94
埋戻	現地良質土	5.678×1.05	m3	5.96
残土処分		10.94-5.96/0.9	m3	4.32
基面整正		1/4*1.150^2*π	m2	1.04
(平均人孔深)	No.b-1	2.244　m		
	No.b-2	2.457　m		
	No.b-3	2.660　m		
	No.b-4	2.222　m		
	平均人孔深	2.396　m		

材　料　計　算　書

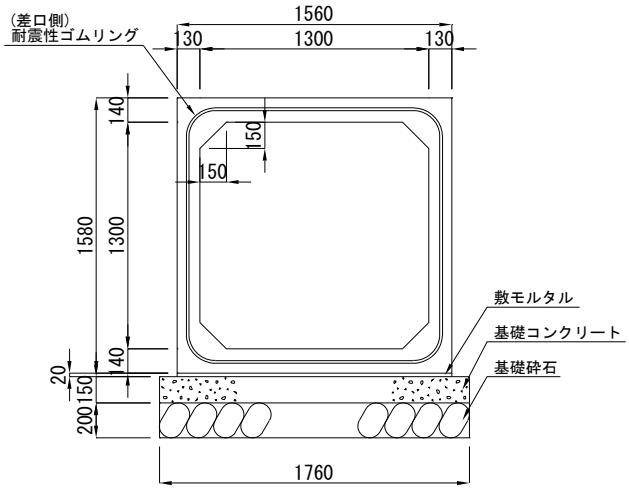
種　別： BOX-1200×1200　　10.0m 当り



名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【Box布設】				
ボックスカルバート	1200×1200		m	10.00
【基礎】				
敷モルタル	1:3	1.460×0.020×10.0	m3	0.29
均しコンクリート	18-8-40	1.660×0.150×10.0	m3	2.49
均しコンクリート型枠		2×0.150×10.0	m2	3.00
基礎砕石	RC-40	1.660×10.0	m2	16.60
			(m3)	3.32

材　料　計　算　書

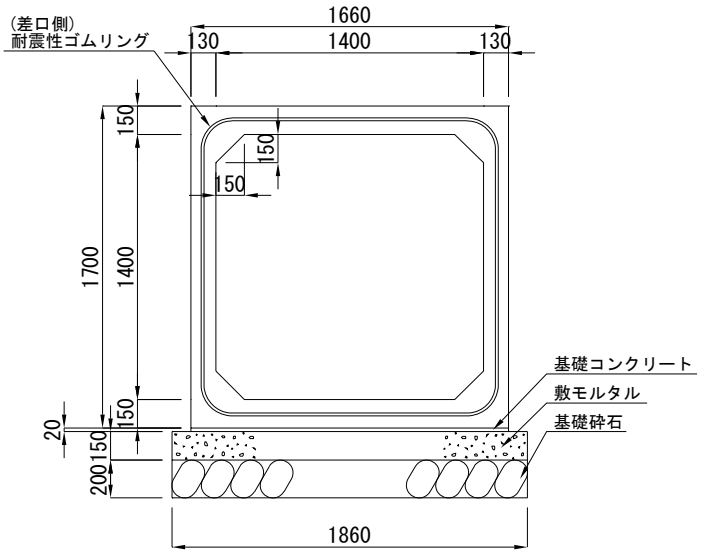
種　別：BOX-1300×1300　　10.0m 当り



名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【Box布設】				
ボックスカルバート	1300×1300		m	10.00
【基礎】				
敷モルタル	1:3	1.560×0.020×10.0	m3	0.31
均しコンクリート	18-8-40	1.760×0.150×10.0	m3	2.64
均しコンクリート型枠		2×0.150×10.0	m2	3.00
基礎砕石	RC-40	1.760×10.0	m2	17.60

材　料　計　算　書

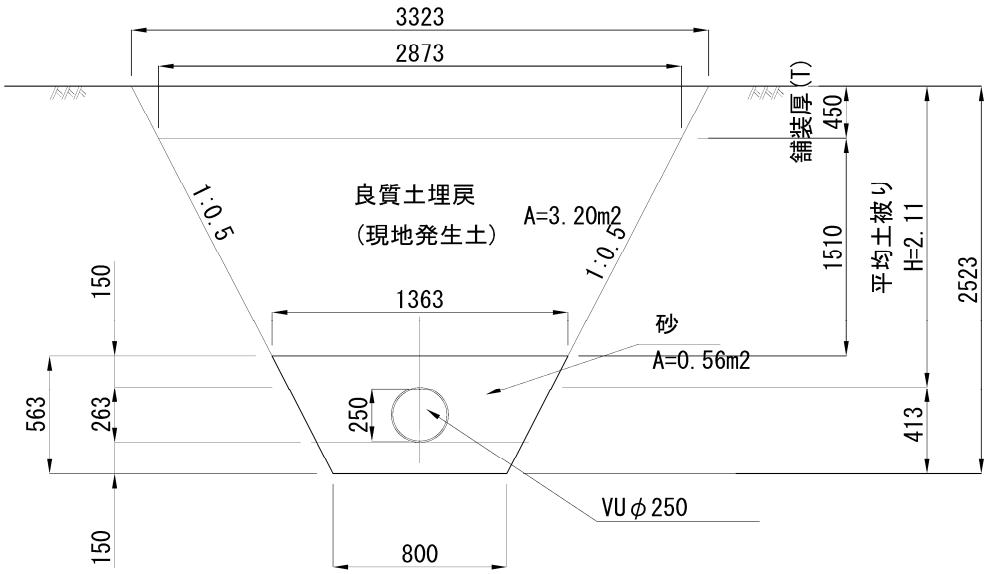
種　別：BOX-1400×1400　　10.0m 当り



名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【Box布設】				
ボックスカルバート	1400×1400		m	10.00
【基礎】				
敷モルタル	1:3	1.660×0.020×10.0	m3	0.33
均しコンクリート	18-8-40	1.860×0.150×10.0	m3	2.79
均しコンクリート型枠		2×0.150×10.0	m2	3.00
基礎砕石	RC-40	1.860×10.0	m2	18.60
			(m3)	3.72

材　料　計　算　書

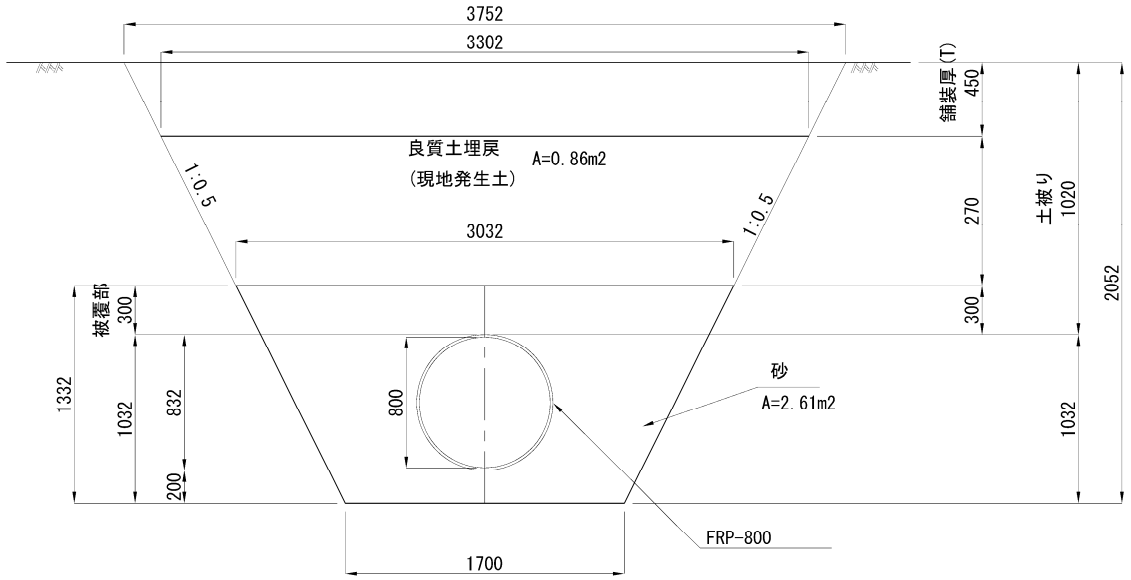
種　別：VUφ250　　10.0m 当り



名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【管布設】				
硬質塩化ビニル管	VUφ250		m	10.00
【管基礎】				
砂基礎	砂	0.56×10.0	m3	5.60

材　料　計　算　書

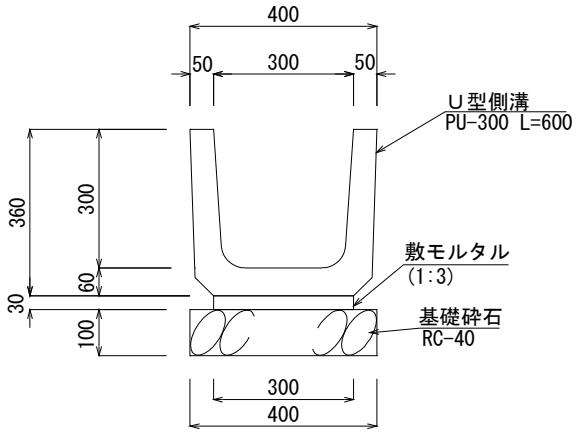
種　別： FRPM管 φ800　　10.0m 当り



名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【管布設】				
FRPM管	φ800		m	10.00
【管基礎】				
良質土埋戻し		0.5×(3.302+3.032) ×0.27×10.0	m3	8.55
砂基礎	砂	2.61×10.0	m3	26.10

材　料　計　算　書

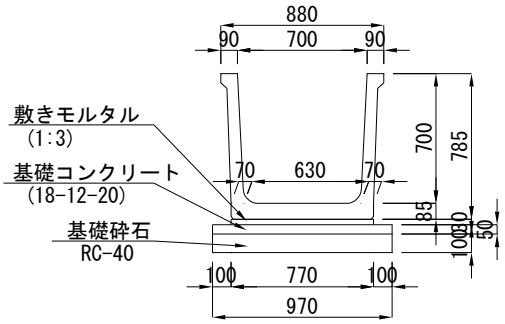
種　別：U-300×300　　10.0m 当り



名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【側溝布設】				
PU側溝	300×300		m	10.00
【基礎】				
敷モルタル	1:3	0.300×0.030×10.0	m3	0.09
基礎砕石	RC-40	0.400×10.0	m2	4.00
			(m3)	0.40

材　料　計　算　書

種　別：U-700×700　　10.0m 当り

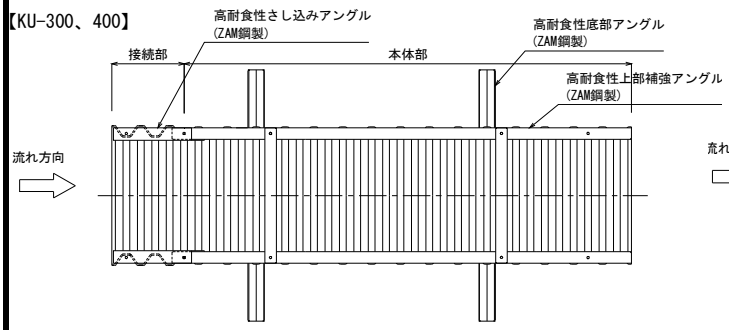


名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【側溝布設】				
HSフリューム	700×700		m	10.00
【基礎】				
敷モルタル	1:3	0.770×0.030×10.0	m3	0.23
基礎コンクリート	18-12-20	0.970×0.050×10.0	m3	0.49
基礎コンクリート型枠		2×0.050×10.0	m2	1.00
基礎砕石	RC-40	0.970×10.0	m2	9.70
			(m3)	0.97

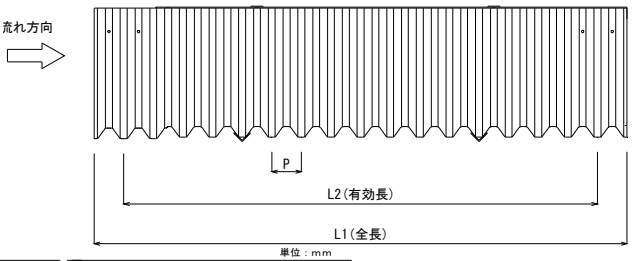
材　料　計　算　書

種　別：角型U字溝300　　10.0m 当り

平 面 図



側 面 図



単位：mm

呼称	規格値						参考値						
	W1		H		L2		W2	W3	h	L1	P	断面積	質量
	基本寸法	許容範囲	基本寸法	許容範囲	基本寸法	許容範囲						(m2)	(kg/枚)
KU-300	300	288～312	375	360～390	2040	2040～2121	380	750	30	2200	80	0.113	21.5
KU-400	400	384～416	500	480～520	2040	2040～2121	480	900	30	2200	80	0.200	27
KU-500	500	480～520	500	480～520	2000	2000～2080	600	1100	50	2300	125	0.250	45
KU-600	600	576～624	600	576～624	2000	2000～2080	700	1200	50	2300	125	0.360	53
KU-700	700	672～728	700	672～728	2000	2000～2080	840	1400	60	2300	125	0.490	66
KU-800	800	768～832	800	768～832	2000	2000～2080	930	1500	60	2300	125	0.640	72
KU-1000	1000	960～1040	1000	960～1040	2000	2000～2080	1150	1900	70	2300	125	1.000	98
KU-1200	1200	1152～1248	1200	1152～1248	2000	2000～2080	1350	2000	70	2300	125	1.440	142

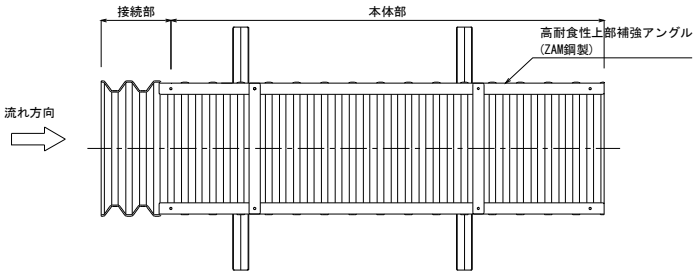
注１．寸法の許容差は、Ｗ１，Ｈは±４%、Ｌ２は－０、＋４%とし、その他は参考値とします。
注2．アングル類はすべてZAM（高耐食溶融めっき鋼板）製です。
注3．取付けボルトは溶融亜鉛めっきボルトです。
注4．参考に示した質量には、アングル類の質量を含んでいます。
注5．規格については予告なく変更することがあります。

名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【側溝布設】				
角型U字溝	KU-300		m	10.00
【基礎】				
高耐食性底部アングル	300用	2×5	個	10.00

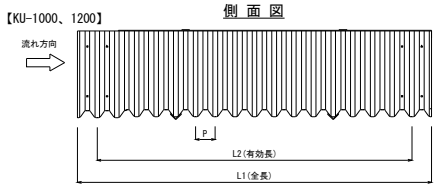
材　料　計　算　書

種　別：角型U字溝1200　　10.0m 当り

平 面 図



側 面 図



単位：mm

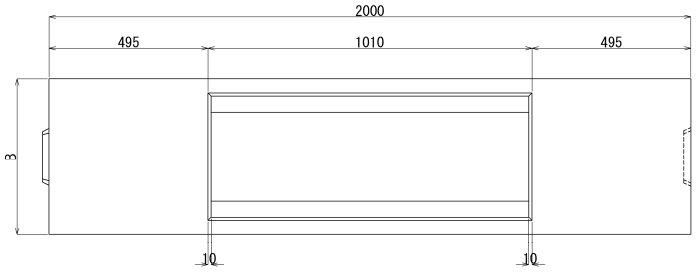
呼称	規格値						参考値						
	W1		H		L2		W2	W3	h	L1	P	断面積	質量
	基本寸法	許容範囲	基本寸法	許容範囲	基本寸法	許容範囲						(m2)	(kg/枚)
KU-300	300	288～312	375	360～390	2040	2040～2121	380	750	30	2200	80	0.113	21.5
KU-400	400	384～416	500	480～520	2040	2040～2121	480	900	30	2200	80	0.200	27
KU-500	500	480～520	500	480～520	2000	2000～2080	600	1100	50	2300	125	0.250	45
KU-600	600	576～624	600	576～624	2000	2000～2080	700	1200	50	2300	125	0.360	53
KU-700	700	672～728	700	672～728	2000	2000～2080	840	1400	60	2300	125	0.490	66
KU-800	800	768～832	800	768～832	2000	2000～2080	930	1500	60	2300	125	0.640	72
KU-1000	1000	960～1040	1000	960～1040	2000	2000～2080	1150	1900	70	2300	125	1.000	98
KU-1200	1200	1152～1248	1200	1152～1248	2000	2000～2080	1350	2000	70	2300	125	1.440	142

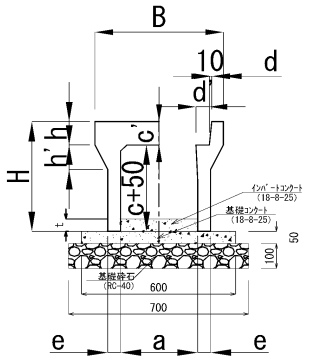
注1．寸法の許容差は、W1，Hは±4%、L2は－0、＋4%とし、その他は参考値とします。
注2．アングル類はすべてZAM（高耐食溶融めっき鋼板）製です。
注3．取付けボルトは溶融亜鉛めっきボルトです。
注4．参考に示した質量には、アングル類の質量を含んでいます。
注5．規格については予告なく変更することがあります。

名　　称	規格・寸法	算　　式	単位	数　　量
【側溝布設】				
角型U字溝	KU-1200		m	10.00
【基礎】				
高耐食性底部アングル	1200用	2×5	個	10.00

材　料　計　算　書

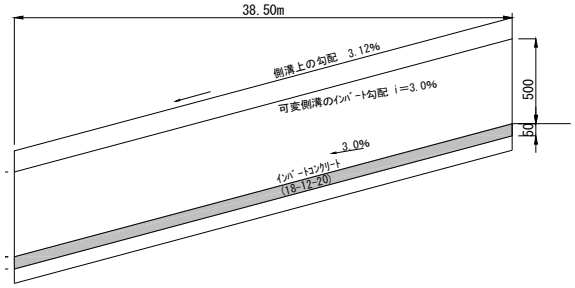
種　別： 可変側溝300×500　　10.0m 当り





寸法・重量表

呼び名	寸法 (mm)										参考重量
(巾×深)	B	H	a	c	c'	d	d'	e	h	h'	(kg)
300×500	500	645	300	500	95	45	52.5	55	95	150	450



名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【側溝布設】				
可変側溝	300×500		m	10.00
【基礎】		i=0.031-0.030=0.001×10.0m=0.01m　10mで0.01m		
インバートコンクリート	18-8-25	(0.050+0.052)/2×0.500×10.0	m3	0.26
基礎コンクリート	18-8-25	0.600×0.050×10.0	m3	0.30
基礎コンクリート型枠		2×0.050×10.0	m2	1.00
基礎砕石	RC-40	0.700×10.0　　t=10cm	m2	7.00
			(m3)	0.70

組立式マンホール工数量集計表

種別;組立式マンホール工(レベル3)　　雨 水
細別;1号組立マンホール(レベル4)　　4 箇所

名　称	規　格	単位	数　量		摘　要
組立マンホール部材					
底　　版		個		4	
躯体ブロック M1B	150 cm	個			
〃	180 cm	個		4	
直壁ブロック MIS	30 cm	個			
〃	60 cm	個			
斜壁ブロック M1T	45 cm	個		2	
斜壁ブロック M1T	60 cm	個		2	
調 整 リ ン グ	5 cm	個		2	
〃	10 cm	個		1	
〃	15 cm	個			
調 整 金 具	25 mm	個		2	
〃	45 mm	個		2	
マンホール鉄蓋(標準)	φ600 (T-25)	個		4	
鉄蓋受け枠	標準	組		4	
ブロック据付工					
組立ﾏﾝﾎｰﾙ設置工	ﾏﾝﾎｰﾙ深 H≦4.0m	箇所		4	
〃	平均ﾏﾝﾎｰﾙ深 H	m		2.335	
削　孔	φ250 VU	箇所		4	

点検孔数量集計表

種別;組立式マンホール工(レベル3)　　雨 水
細別;1号組立マンホール(レベル4)　　4 箇所

名　称	規　格	単位	数　量		摘　要
組立マンホール部材					
直壁ブロック MIS	30 cm	個		2	
〃	60 cm	個		2	
〃	180 cm	個		4	
斜壁ブロック M1T	60 cm	個		4	
調 整 リ ン グ	5 cm	個		1	
〃	15 cm	個		1	
調 整 金 具	25 mm	個		3	
〃	45 mm	個		1	
マンホール鉄蓋(標準)	φ600 (T-25)	個		4	
鉄蓋受け枠	標準	組		4	
BOX内ステップ	B=300	本		20	
ブロック据付工					
組立ﾏﾝﾎｰﾙ設置工	ﾏﾝﾎｰﾙ深 H≦4.0m	箇所		4	
〃	平均ﾏﾝﾎｰﾙ深 H	m		3.028	

角型人孔数量集計表

種別;組立式マンホール工(レベル3)　　雨 水

細別;角型人孔 2000×2000(レベル4)　　10 箇所

名　称	規　格	単位	数　量		摘　要
角型人孔部材					
基礎ブロック B	1500	個		10	図面4-16 数量表(No.6～19の10箇所)より
基礎/中間ブロック MB	1200	個		1	
〃	1500	個		7	
〃	2100	個		1	
中間ブロック M15	1500	個		4	
頂版スラブ S6	300	個		4	
〃 S9	300	個		2	
〃 SB6-12	1200	個		2	
〃 SB9-12	1200	個		1	
〃 SB6-15	1500	個		1	
直壁ブロック M1S	90	個		1	
斜壁ブロック CM1	300	個		3	
調 整 リ ン グ CNR60	5	個		4	
〃	10	個		3	
〃	15	個		3	
調 整 金 具 MWB	25	個		2	
	45	個		6	
マンホール鉄蓋(標準)	φ600 (T-25)	個		10	
鉄蓋受け枠	標準	組		10	

細別；1号組立式マンホール（レベル４）

雨水１号マンホール

マンホール番号	マンホール深 H (m)	流出管 径(mm) 管底高(m)	流出管 管種	流入管 径 (mm)	流入管 管種	流入管 管底高 (m)	流入管 落差 (m)		自動車荷重 T-8 T-14 T-25		ブロック類（内径φ900） 底版 13 個	躯体ﾌﾞﾛｯｸ M1B 90 個	躯体ﾌﾞﾛｯｸ M1B 120 個	躯体ﾌﾞﾛｯｸ M1B 150 個	躯体ﾌﾞﾛｯｸ M1B 180 個	躯体ﾌﾞﾛｯｸ M1B 240 個		直壁 M1S 30 個	直壁 M1S 60 個	直壁 M1S 90 個	直壁 M1S 120 個	直壁 M1S 150 個	直壁 M1S 180 個		斜壁 M1T 30 個	斜壁 M1T 45 個	斜壁 M1T 60 個	調整ﾘﾝｸﾞ 5 個	調整ﾘﾝｸﾞ 10 個	調整ﾘﾝｸﾞ 15 個	調整金具 25 個	調整金具 45 個	標準鉄蓋 T- 8 組	標準鉄蓋 T- 14 組	標準鉄蓋 T- 25 組	削孔 取付VU 150 ヶ所	削孔 取付VU 200 ヶ所	削孔 VU 250 ヶ所	削孔 VU 300 ヶ所	削孔 VU 350 ヶ所	削孔 VU 400 ヶ所	削孔 VU 450 ヶ所	削孔 VU 500 ヶ所	削孔 VU 600 ヶ所	備考
No.b-1	2.24	250 98.757	VU	250	VU	99.525	0.768		25		kg 249 1				kg 335 1										kg 220	kg 310 1	kg 419	kg 29 1	kg 59	kg 89	kg 1	kg			kg 40 1			1							合計重量kg 963
No.b-2	2.46	250 98.539	VU	250	VU	98.548	0.009		25		1				1												1		1						1			1							1,102
No.b-3	2.42	250 98.021	VU	250	VU	98.030	0.009		25		1				1												1	1			1				1			1							1,072
No.b-4	2.22	250 97.774	VU	250	VU	97.783	0.009		25		1				1											1					1				1			1							934
工法	マンホール H≦4.0m 9.34					マンホール H>4.0m																																							
		個数	平均深さ				個数	平均深さ		小計	4				4											2	2	2	1		2	2			4			4							
	小計	4	2.335			小計																																					
		4																																									

細別；1号組立式マンホール（レベル４）

点検孔（ボックスカルバート上部管理孔）

マンホール番号	マンホール深 H（m）	流出管 径(mm)	流出管 管種	流入管 径(mm)	流入管 管種	流入管 管底高(m)	流入管 落差(m)		自動車荷重 T-8 / T-14 / T-25		ブロック類（内径φ900） 底版 13 個	躯体ﾌﾞﾛｯｸ M1B 90 個	120 個	150 個	180 個	240 個	直壁 M1S 30 個	60 個	90 個	120 個	150 個	180 個	斜壁 M1T 30 個	45 個	60 個	調整ﾘﾝｸﾞ 5 個	10 個	15 個	調整金具 25 個	45 個	標準鉄蓋 T-8 組	T-14 組	T-25 組	BOX内ステップ B300 本	備考
人孔No.13	3.20									25							kg 167	kg 335 1				kg 1010 1	kg 220	kg 310	kg 419 1	kg 29 1	kg 59	kg 89	kg	kg 1			kg 40 1	5	合計重量kg 1,833
人孔No.14	3.12									25								1				1			1				1				1	5	1,804
人孔No.15	2.97									25							1					1			1			1	1			1	5	1,725
人孔No.16	2.82									25							1					1			1				1			1	5	1,636
工法	マンホール H≦4.0m 12.11				マンホール H>4.0m					小計							2	2				4			4	1		1	3	1			4	20	
		個数	平均深さ			個数	平均深さ																												
	小計	4	3.028		小計	1																													
		4																																	

角型マンホール上部の円形人孔数量表（NO.毎の個別重量表）

マンホール番号											ブロック類（内径φ900） 底版 13 個	躯体ﾌﾞﾛｯｸ M1B 90 個	120 個	150 個	180 個	240 個	直壁 M1S 30 個	60 個	90 個	120 個	150 個	180 個	斜壁 M1T 30 個	45 個	60 個	調整ﾘﾝｸﾞ 5 個	10 個	15 個	調整金具 25 個	45 個	標準鉄蓋 T-8 組	T-14 組	T-25 組	人孔NO	備考
角型人孔 6																	kg 167	kg 335	kg 504			kg 1010	kg 220	kg 310	kg 419	kg 29 1	kg 59	kg 89	kg	kg 1			kg 40 1	6	合計重量kg 69
7																											1	1		1			1	7	188
8																							1				1			1			1	8	319
9																											1		1				1	9	99
10																										1				1			1	10	69
11																										1			1				1	11	69
12																												1					1	12	129
17																			1				1			1				1			1	17	793
18																							1					1		1			1	18	349
19																																	1	19	40

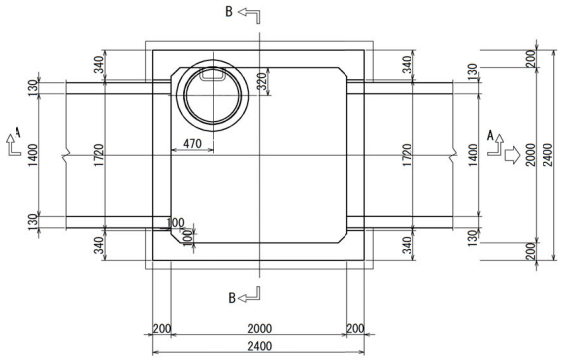
（2000Ｂ形）角型マンホールの数量表（矩形、円形ﾌﾞﾛｯｸは製品ﾘｽﾄ参照）

ﾏﾝﾎｰﾙ	基礎工（1式当たり）				目地工（1式当たり）		詰モルタル(100箇所当り)	
番号	基礎砕石 (m2)	基礎ｺﾝｸｰﾄ型枠 (m2)	基礎ｺﾝｸｰﾄ (m3)	敷モルタル (m3)	延長（m） シーリング材(L)	補足材(式)シーリング材の10%	箇所(箇所) 無収縮モルタル(kg)	
6	6.76	1.56	1.01	0.12	0.77 5.5	1	8 215.1	
7	6.76	1.56	1.01	0.12	15.54 5.5	1	12 316.6	
8	6.76	1.56	1.01	0.12	15.54 5.5	1	12 316.6	
9	6.76	1.56	1.01	0.12	23.31 5.5	1	16 367.4	
10	6.76	1.56	1.01	0.12	23.31 5.5	1	16 367.4	
11	6.76	1.56	1.01	0.12	23.31 5.5	1	16 367.4	
12	6.76	1.56	1.01	0.12	23.31 5.5	1	16 367.4	
17	6.76	1.56	1.01	0.12	15.54 5.5	1	12 316.6	
18	6.76	1.56	1.01	0.12	15.54 5.5	1	12 316.6	
19	6.76	1.56	1.01	0.12	15.54 5.5	1	12 316.6	

区域外排水施設構造図(本体工)(4)

S=1/50(A3)

平 面 図



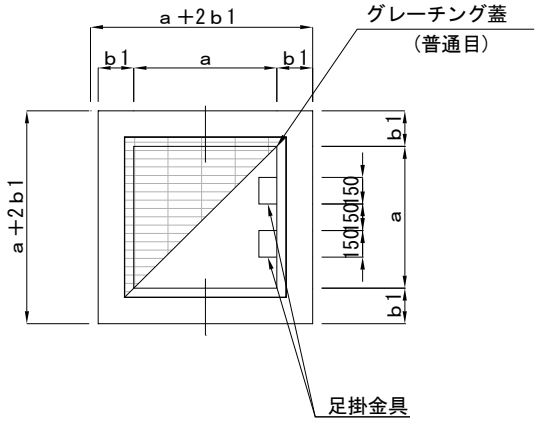
数 量 表

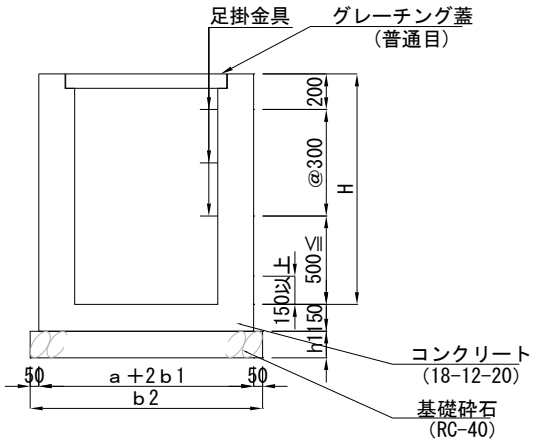
人孔番号	人孔深(m)	部材	箱形部 基礎ブロック	箱形部 基礎ブロック / 中間ブロック ※高さ1800/2100は2000A形以上で使用																	箱形部 頂版					円形部 直壁				円形部 斜壁		円形部 調整リング				円形部 調整金具		円形部 鉄蓋	調整高	
	Hm	記号	B	MB				M6	MF6	M9	MF9	M12	MF12	M15	MF15	M18	MF18	M21	MF21	S6	S9	SB6-12	SB9-12	SB6-15	CM1S				CM1	CM2	CMR60				MWB		φ600		
	−	高さ	1500	1200	1500	1800	2100	600	600	900	900	1200	1200	1500	1500	1800	1800	2100	2100	300	300	1200	1200	1500	30	60	90	120	300		5	10	15	20	25	45	110		
No.6	2.70	数量	1																				1															No.6
No.7	4.07	数量	1		1																	1								1	1			1	1	40	No.7
No.8	4.20	数量	1		1																		1					1			1			1	1	43	No.8
No.9	4.52	数量	1		1									1						1											1				1	13	No.9
No.10	4.47	数量	1		1									1						1										1				1	1	37	No.10
No.11	4.43	数量	1		1									1						1										1				1	1	21	No.11
No.12	4.37	数量	1		1									1						1											1			1	1	14	No.12
No.17	4.20	数量	1		1																1						1		1		1				1	1	42	No.17
No.18	4.00	数量	1				1														1								1			1			1	1	40	No.18
No.19	3.30	数量	1	1																		1													1	1	±0	No.19
合計			10	1	7		1							4						4	2	2	1	1			1		3		4	3	3		4	6	10		

事業名	京丹後市最終処分場整備工事
工事名	埋立地造成工事
図面名	区域外排水施設構造図(本体工)(4)
縮尺	1/50(A3)
図面番号	4-20
事業主体	京 丹 後 市

材　料　計　算　書

種　別：集水桝1　　1箇所 当り





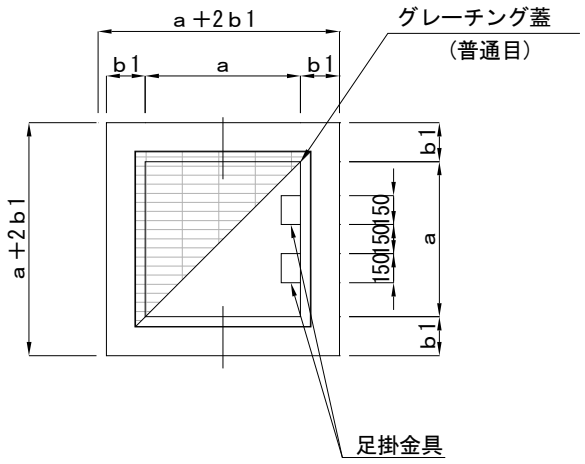
寸法表　　（mm）

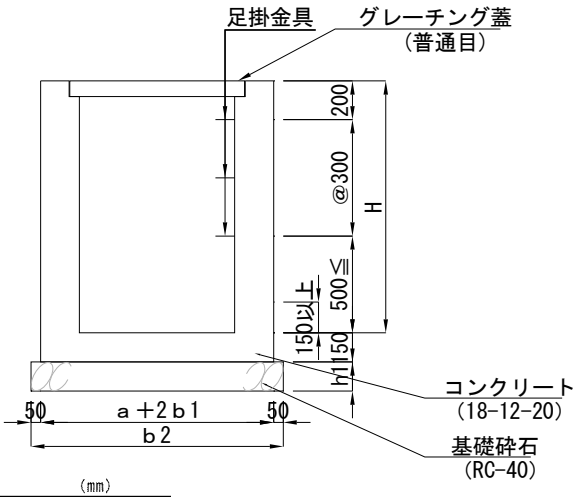
呼び名	規格	H	a	b1	b2	h1	足掛金物	ｸﾞﾚｰﾁﾝｸﾞ蓋
集水桝1	□500×H500	500	500	150	900	150	―	T-6
集水桝3	□500×H1600	1600	500	150	900	200	N=4	T-6
集水桝5	□1500×H2000	2000	1500	200	2000	200	N=5	T-6

名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【集水桝布設】				
コンクリート	18-12-20	0.90^2×0.65-0.50^2×0.50-0.30^2×0.15×2	m3	0.37
型枠		4×(0.80+0.50)×0.65-0.3^2×4+0.30×0.15×6	m2	3.29
ｸﾞﾚｰﾁﾝｸﾞ蓋	T-6		枚	1.00
【基礎】				
基礎砕石	RC-40	0.900×0.900	m2	0.81
			(m3)	0.12

材　料　計　算　書

種　別：集水桝3　　1箇所 当り





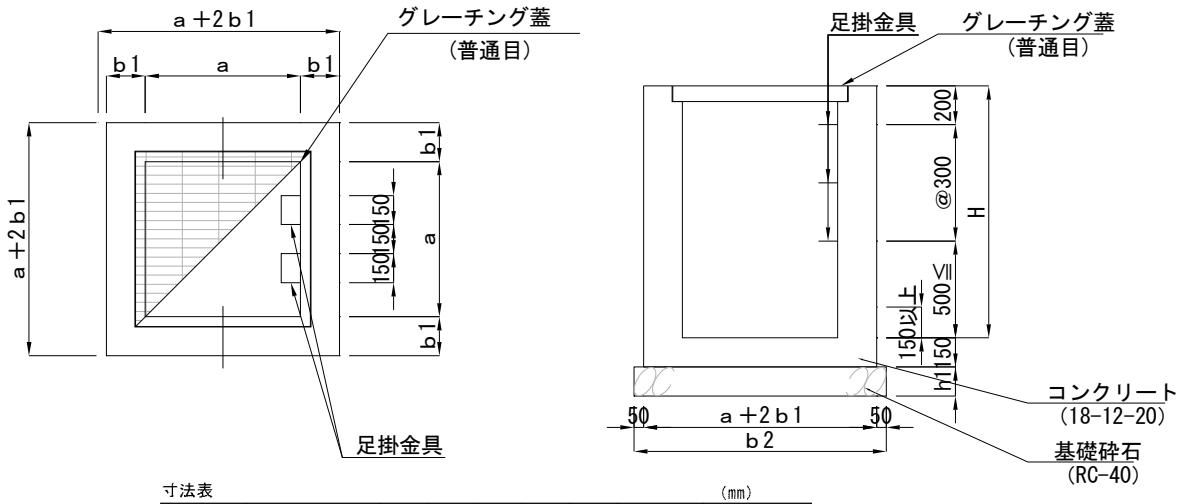
寸法表　　（mm）

呼び名	規格	H	a	b1	b2	h1	足掛金物	ｸﾞﾚｰﾁﾝｸﾞ蓋
集水桝1	□500×H500	500	500	150	900	150	—	T-6
集水桝3	□500×H1600	1600	500	150	900	200	N=4	T-6
集水桝5	□1500×H2000	2000	1500	200	2000	200	N=5	T-6

名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【集水桝布設】				
コンクリート	18-12-20	0.90^2×1.75-0.50^2×1.60-0.30^2×0.15	m3	1.00
型枠		4×(0.80+0.50)×0.75-0.3^2×2+0.30×0.15×3	m2	3.86
ｸﾞﾚｰﾁﾝｸﾞ蓋	T-6		枚	1.00
【基礎】				
基礎砕石	RC-40	0.900×0.900	m2	0.81
			(m3)	0.12

材　料　計　算　書

種　別：集水桝5　　1箇所 当り



寸法表　　（mm）

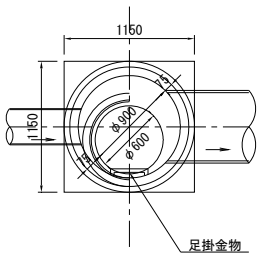
呼び名	規格	H	a	b1	b2	h1	足掛金物	ｸﾞﾚｰﾁﾝｸﾞ蓋
集水桝1	□500×H500	500	500	150	900	150	－	T-6
集水桝3	□500×H1600	1600	500	150	900	200	N=4	T-6
集水桝5	□1500×H2000	2000	1500	200	2000	200	N=5	T-6

名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【集水桝布設】				
コンクリート	18-12-20	1.90^2×2.20-1.50^2×2.0-(0.70^2+pi()/4×0.832^2	m3	3.29
型枠		4×(1.9+1.50)×2.2-(0.7^2+pi()/4×0.832^2)×2+0.70×0.20×3	m3	28.27
ｸﾞﾚｰﾁﾝｸﾞ蓋	T-6		枚	1.00
【基礎】				
基礎砕石	RC-40	1.900×1.900	m2	3.61

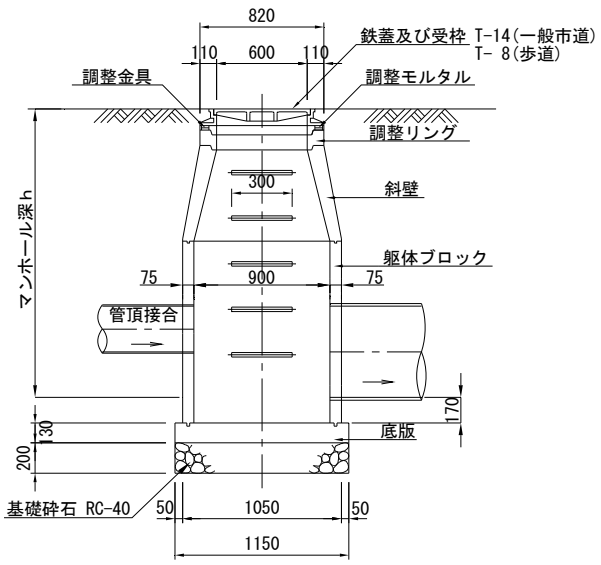
材　料　計　算　書

種　別：1号組立マンホール　　1箇所 当り

平面図



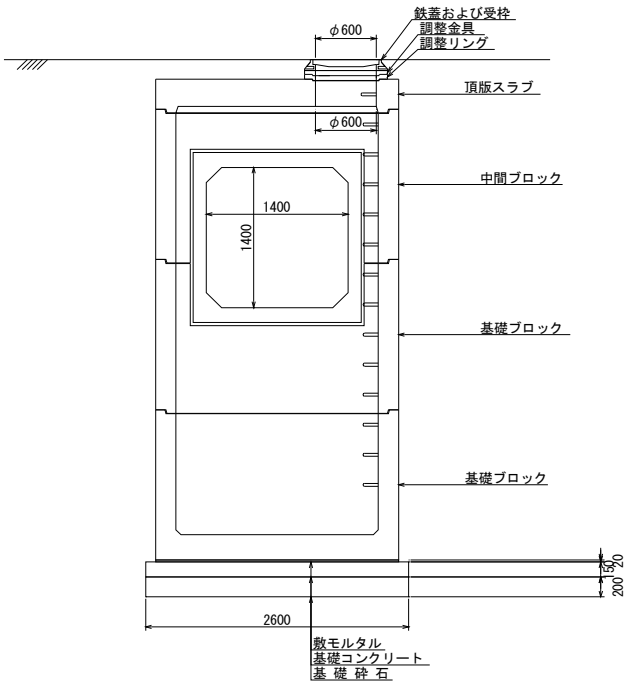
縦断図



名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【人孔布設】				
1号組立マンホール			式	1.00
【基礎】				
基礎砕石	RC-40	1/4*1.150^2*π	m2	1.04
			(m3)	0.21

材　料　計　算　書

種　別： 角型人孔2000×2000　　1箇所 当り



名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【人孔布設】				
角型人孔	2000×2000		式	1.00
【基礎】				
敷モルタル	1:3		m3	0.12
均しコンクリート	18-8-40		m3	1.01
均しコンクリート型枠			m2	1.56
基礎砕石	RC-40		m2	6.76
			(m3)	1.35

数 量 総 括 表　5. 浸出水集排水管及びガス抜き施設工事

※ 計上数量:土木工事数量算出要領 1.6 設計表示単位及び数位(別表-1)により四捨五入。別表-1にない項目は類似工種に準じる。「ー」は他工種で計上する項目。

工　種	種　別	細　別	規格・寸法	単位	数　量	計上数量	摘　要
5. 浸出水集排水管及びガス抜き施設工事	浸出水送水管						
	幹線φ700	無孔・内圧管		m	7.4	7.0	
	幹線φ600	無孔・内圧管		m	21.8	22.0	
	浸出水集排水管						
	幹線φ700	有孔ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝﾀﾞﾌﾞﾙ管		m	3.8	4.0	
	幹線φ600	有孔ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝﾀﾞﾌﾞﾙ管		m	35.7	36.0	
	幹線φ500	有孔ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝﾀﾞﾌﾞﾙ管		m	7.2	7.0	
	幹線φ400	有孔ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝﾀﾞﾌﾞﾙ管		m	42.0	42.0	
	支線	有孔ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝﾀﾞﾌﾞﾙ管φ300		m	317.5	318.0	
	法面ガス抜き管	有孔ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝﾀﾞﾌﾞﾙ管φ200		m	492.9	493.0	
	ガス抜き立上管	φ200	底部:布団かご	箇所	9.0	9.0	
	ガス抜き立上管	φ200	法面小段	箇所	11.0	11.0	
	集水ピット工			式	1.0	1.0	
	シート貫通部	Φ700	貯留堰堤貫通部	箇所	1.0	1.0	
		Φ600	区画提貫通部	箇所	2.0	2.0	
	保護土控除量	(遮水工部で控除)		m3	1,158.6	-	遮水工部で控除
	内圧管	Φ700、Φ600	耐圧ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝﾘﾌﾞ管				
		Φ700	4種管、直管、L=1500、スチフナー付き	本	1.0	1.0	
		Φ700	可とう管、L=650、SJ-K100L、FF7.5K	本	1.0	1.0	
		Φ700	4種管、直管、L=5210、板付き	本	1.0	1.0	
		Φ600	2種管、36° 曲管、L=4100、板付	本	1.0	1.0	
		Φ600	2種管、直管、L=5000	本	1.0	1.0	
		Φ600	2種管、直管、L=2874	本	1.0	1.0	
		Φ600	2種管、調整管、L=3000	本	1.0	1.0	
		Φ600	2種管、36° 曲管、L=3100	本	1.0	1.0	
		Φ600	2種管、直管、L=37533、板付き	本	1.0	1.0	
		Φ1350	さや管(Φ700用)、F30、直管、L=1350	本	1.0	1.0	

	4.浸出水集排水施設		
種　　別	規格・寸法	算　　式	数　　量
浸出水送水管			
幹線φ700	無孔・内圧管		7.4 m
幹線φ600	無孔・内圧管		21.8 m
浸出水集排水管			
幹線φ700	有孔ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝﾀﾞﾌﾞﾙ管		3.8 m
幹線φ600	有孔ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝﾀﾞﾌﾞﾙ管		35.7 m
幹線φ500	有孔ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝﾀﾞﾌﾞﾙ管		7.2 m
幹線φ400	有孔ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝﾀﾞﾌﾞﾙ管		42.0 m
支線	有孔ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝﾀﾞﾌﾞﾙ管φ300		317.5 m
法面ガス抜き管	有孔ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝﾀﾞﾌﾞﾙ管φ200		492.9 m
ガス抜き立上管	φ200	底部:布団かご	9 箇所
ガス抜き立上管	φ200	法面小段	11 箇所
集水ピット工			1.0 式
シート貫通部	Φ700	貯留堰堤貫通部	1.0 箇所
	Φ600	区画提貫通部	2.0 箇所
保護土控除量	(遮水工部で控除)	V=	1,158.6 m3

	4. 浸出水集排水施設		
種　　別	規 格 ・ 寸 法	算　　式	数　　量
内圧管	Φ700、Φ600	耐圧ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝﾘﾌﾞ管	
	Φ700	4種管、直管、L=1500、スチフナー付き	1 本
	Φ700	可とう管、L=650、SJ-K100L、FF7.5K	1 本
	Φ700	4種管、直管、L=5210、板付き	1 本
	Φ600	2種管、36° 曲管、L=4100、板付き	1 本
	Φ600	2種管、直管、L=5000	1 本
	Φ600	2種管、直管、L=2874	1 本
	Φ600	2種管、調整管、L=3000	1 本
	Φ600	2種管、36° 曲管、L=3100	1 本
	Φ600	2種管、直管、L=37533、板付き	1 本
	Φ1350	さや管（Φ700用）、F30、直管、L=1350	1 本

No.

浸出水集水管調書(1)

種別	延長(m)	備考
1-1)浸出水集水管　幹線φ700		
高耐圧ポリエチレンリブ管・無孔管(内圧管)		
3-②	7.4	
1-2)浸出水集水管　幹線φ700		
高密度ポリエチレン管・有孔管		
3-①	3.8	
2)浸出水集水管　幹線φ600		
高耐圧ポリエチレンリブ管・無孔管(内圧管)		
2-②	21.8	
3)浸出水集水管　幹線φ600		
高密度ポリエチレン管・有孔管		
2-③	35.7	
計	35.7	
4)浸出水集水管　幹線φ500		
高密度ポリエチレン管・有孔管		
1-①, 2-①	7.2	
底部縦型ガス抜き設備		個所
	9	
法面縦型ガス抜き設備		個所
	11	

種別	延長(m)	備考
高密度ポリエチレン管・有孔管 底部集水管　φ400		
1-①-1～5	42.0	
計	42.0	
高密度ポリエチレン管・有孔管 底部集水管　φ300		
L1-1-1	10.4	
L1-1-2	14.0	
L1-2-1	10.9	
L1-2-2	14.8	
L1-3	27.7	
L1-4	26.1	
L1-5	26.9	
L1-6	23.9	
L1-7	24.3	
L2-1	15.6	
L2-2	18.5	
L2-3	36.4	
L2-4	17.3	
L2-5	28.2	
L2-6	22.5	
計	317.5	

No.

浸出水集水管調書(2)

法面ガス抜き管　φ200 合計延長=	492.9	m

種別	延長(m)	備考
法面ガス抜き管　φ200		
L1		
	2.2	延長
ﾚﾍﾞﾙ部	6.5	
	2.3	
小計	11.0	
法面部	1:2.0	
	8.9	
	3.9	
	7.7	
	6.1	
計	26.6	
	*1.118	
小計	29.7	
L1		
合計	40.7	
L2		
	2.0	延長
ﾚﾍﾞﾙ部	2.0	箇所
	7.4	延長
	1.0	箇所
小計	11.4	
法面部	1:2.0	
	4.9	
	2.9	
	10.0	
	5.8	
計	23.6	
	*1.118	
小計	26.4	
L2		
合計	37.8	

種別	延長(m)	備考
法面ガス抜き管　φ200		
L3		
	2.0	延長
ﾚﾍﾞﾙ部	6.1	
	2.0	
小計	10.1	
法面部	1:2.0	
	8.0	
	7.7	
	2.1	
	5.6	
計	23.4	
	*1.118	
小計	26.2	
L3		
合計	36.3	
L4		
	2.0	延長
ﾚﾍﾞﾙ部	2.0	箇所
	0.0	延長
	1.0	箇所
小計	4.0	
法面部	1:2.0	
	8.0	
	10.0	
	6.1	
計	24.1	
	*1.118	
小計	26.9	
L4		
合計	30.9	

No.

浸出水集水管調書(3)

種別	延長(m)	備考
法面ガス抜き管　φ200		
L5		
	2.0	延長
ﾚﾍﾞﾙ部	1.0	箇所
	12.3	延長
	1.0	箇所
小計	14.3	
法面部	1:2.0	
	8.0	
	10.0	
	5.7	
計	23.7	
	*1.118	
小計	26.5	
L5		
合計	40.8	
	2.0	延長
L6	2.0	箇所
		延長
ﾚﾍﾞﾙ部		箇所
		延長
		箇所
小計	4.0	
法面部	1:2.0	
	8.0	
	10.0	
	6.8	
計	24.8	
	*1.118	
小計	27.7	
L6		
合計	31.7	

種別	延長(m)	備考
法面ガス抜き管　φ200		
	2.0	延長
L7	1.0	箇所
	6.0	延長
ﾚﾍﾞﾙ部	2.0	箇所
		延長
		箇所
小計	14.0	
法面部	1:2.0	
	8.0	
	10.0	
	4.2	
	2.8	
計	25.0	
	*1.118	
小計	28.0	
L7		
合計	42.0	
L8		
	2.0	延長
ﾚﾍﾞﾙ部	2.0	箇所
		延長
		箇所
小計	4.0	
法面部	1:2.0	
	8.0	
	10.0	
	7.2	
計	25.2	
	*1.118	
小計	28.2	
L8		
合計	32.2	

No.

浸出水集水管調書(4)

種別	延長(m)	備考
法面ガス抜き管　φ200		
L9		
	2.0	延長
ﾚﾍﾞﾙ部	2.0	箇所
		延長
		箇所
小計	4.0	
法面部	1:2.0	
	8.5	
	10.0	
	8.4	
計	26.9	
	*1.118	
小計	30.1	
L9		
合計	34.1	
L10		
		延長
ﾚﾍﾞﾙ部		箇所
		延長
		箇所
小計	0.0	
法面部	1:2.0	
	8.4	
計	8.4	
	*1.118	
小計	9.4	
L10		
合計	9.4	

種別	延長(m)	備考
法面ガス抜き管　φ200		
L11		
	2.0	延長
ﾚﾍﾞﾙ部	6.0	
	6.1	
小計	14.1	
法面部	1:2.0	
	8.0	
	10.0	
	2.0	
	6.3	
計	26.3	
	*1.118	
小計	29.4	
L11		
合計	43.5	
L12		
	2.0	延長
ﾚﾍﾞﾙ部	2.0	箇所
小計	4.0	
法面部	1:2.0	
	8.0	
	10.0	
	9.0	
計	27.0	
	*1.118	
小計	30.2	
L12		
合計	34.2	

No.

浸出水集水管調書(5)

種別	延長(m)	備考
法面ガス抜き管　φ200		
L13		
	2.0	延長
ﾚﾍﾞﾙ部	6.0	
	6.1	
小計	14.1	
法面部	1:2.0	
	8.0	
	10.0	
	5.6	
	3.4	
計	27.0	
	*1.118	
小計	30.2	
L13		
合計	44.3	
L14		
	2.0	延長
ﾚﾍﾞﾙ部	2.0	箇所
小計	4.0	
法面部	1:2.0	
	8.1	
	10.0	
	9.6	
計	27.7	
	*1.118	
小計	31.0	
L14		
合計	35.0	

種別	延長(m)	備考

浸出水集排水工　単位当り数量

数 量 計 算 書

浸出水集排水管布設工　　10m当り

項　　目	算　　式	単位	数　量
高密度ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝ管φ700	(無孔管・有孔管)		
割 栗 石 (φ50～150mm)	V= 2.00m2*10.0	m3	20.00
単粒砕石 (φ20～30mm)	m2 V= 2.34 ＊ 10.0 =	m3	23.40
布 設 工	L=5.0m/本 L=	m	10.00
保護土 (セメント安定処理土)	V= 2.86m2÷1.0*10.0	m3	28.60
保護土控除量	V= 4.15 ＊ 3.8	m3	(1式) 15.8
高密度ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝ管φ600	(無孔管・有孔管)		
割 栗 石 (φ50～150mm)	V= 1.87m2*10.0	m3	18.70
単粒砕石 (φ20～30mm)	m2 V= 1.94 ＊ 10.0 =	m3	19.40
布 設 工	L=5.0m/本 L=	m	10.00
保護土 (セメント安定処理土)	V= 2.75m2÷1.0*10.0	m3	27.50
保護土控除量	V= 3.83 ＊ 35.7	m3	(1式) 136.7
高密度ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝ管φ500	(無孔管・有孔管)		
割 栗 石 (φ50～150mm)	V= 1.85*10.0	m3	18.50
単粒砕石 (φ20～30mm)	m2 V= 1.43 ＊ 10.0 =	m3	14.30
布 設 工	L=5.0m/本 L=	m	10.00
保護土 (セメント安定処理土)	V= 2.48m2÷1.0*10.0	m3	24.80
保護土控除量	V= 3.51 ＊ 7.2	m3	(1式) 25.3

数 量 計 算 書

浸出水集排水管布設工　　10m当り

項　　目	算　　式	単位	数　量
高密度ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝ管φ400	(無孔管・有孔管)		
割 栗 石 (φ50～150mm)	V= 1.73*10.0	m3	17.30
単粒砕石 (φ20～30mm)	m2 V= 1.16 ＊ 10.0 =	m3	11.60
布 設 工	L=5.0m/本 L=	m	10.00
保護土 (セメント安定処理土)	V= 2.44m2÷1.0*10.0	m3	24.40
保護土控除量	V= 3.32 ＊ 42.0	m3	(1式) 139.4
高密度ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝ管φ300	(無孔管・有孔管)		
割 栗 石 (φ50～150mm)	V= 0.76m2*10.0	m3	7.60
単粒砕石 (φ20～30mm)	m2 V= 0.74 ＊ 10.0 =	m3	7.40
布 設 工	L=5.0m/本 L=	m	10.00
保護土 (セメント安定処理土)	V= 1.93m2÷1.0*10.0	m3	19.30
保護土控除量	V= 2.65 ＊ 317.5	m3	(1式) 841.4
保護土控除量合計	V= 15.8 + 136.7 + 25.3 + 139.4 + 841.4	m3	1,158.6
高耐圧ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝ管φ700	(内圧管・無孔管)		
再生砕石RC40	V= 2.30m2*10.0	m3	23.00
布 設 工	L=5.0m/本 L=	m	10.00
高耐圧ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝ管φ600	(内圧管・無孔管)		
砕石砕石RC40	V= 2.00m2*10.0	m3	20.00
布 設 工	L=5.0m/本 L=	m	10.00

数 量 計 算 書

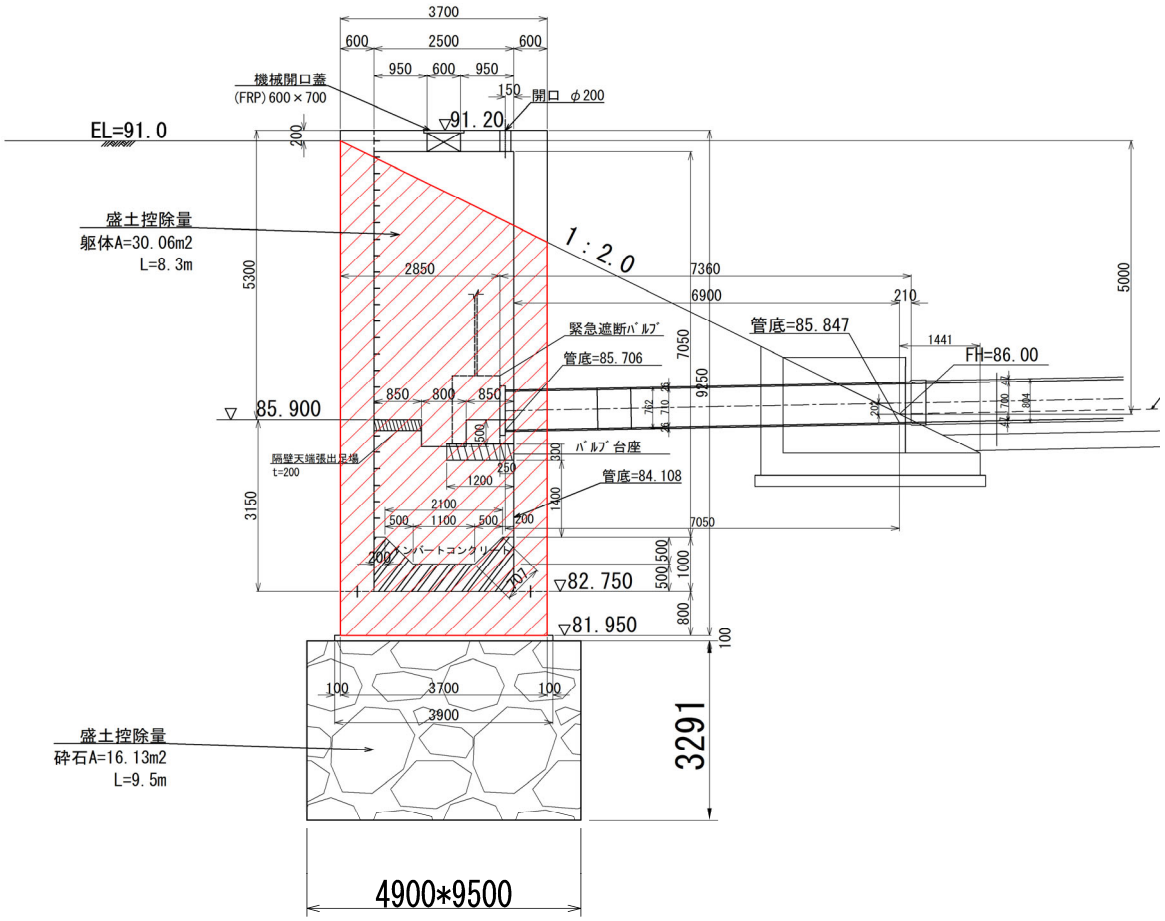
浸出水集排水管布設工　　10m当り

項　　目	算　　式	単位	数　量
（法面部） 高密度ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝ管φ200	（有孔管）		
布 設 工	L=4.0m/本 L=	m	10.00
管固定材(遮光マット)	A= 0.50*1.70*10.0/1.5	m2	5.67
竪型集排水管			1箇所当り
高密度ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝ管φ200	（有孔管）		
（底 部） 布 設 工	L=4.0m/本 L=	m	2.00
φ200、ふとん篭	2.0×1.2×0.5 L=	m	4.00
（小段部） 高密度ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝ管φ200	（有孔管）		
布 設 工	L=4.0m/本 L=	m	1.00
管固定材(遮光マット)	A= 0.50*1.70m/箇所	m2	0.85
自在アームバンド	N=	個	1.00
アンカーM12 SUS	L=0.3m N=	個	2.00

浸出水集水ピット盛土控除量

躯体工	V=30.06m2*8.3m	=	249.5
砕石基礎工	V=16.13m2*9.5m	=	153.2
	合計		402.7

ピット盛土控除量断面図



集排水構造物工	数量総括表	(1)		
項　目	規　格・寸　法	単位	数　量	摘　要
本体工				
作業土工				
基面整正		m2	33.2	
現場打ち集水桝工				
コンクリート	σck＝24N/mm2 (RC-2-1)	m3	151.3	
型枠	一般型枠	m2	436.3	
	円形型枠	m2	6.0	
鉄筋	一般構造物　SD345			
	D13	t	3.741	
	D16	t	0.875	
	D19	t	3.935	
	D22	t	2.239	
	D29～D32	t	1.546	
	合計	t	12.336	
均しコンクリート	σck＝18N/mm2 (C-1)　t=100	m2	33.2	
		m3	3.3	
均しコンクリート型枠		m2	2.5	
置換え基礎砕石		m3	153.2	
インバート コンクリート	σck＝18N/mm2 (C-4)	m3	3.1	
インバート コンクリート型枠		m2	2.5	
足場	手摺先行型枠組足場 (H≦30m)	掛m2	222	
支保	くさび結合支保 (H≦30m　f≦40kN/m2)	空m3	131	
止水板	鉄板入り　B=200	m	21.6	

集排水構造物工	数量総括表	(2)		
項　目	規　格・寸　法	単位	数　量	摘　要
防水・防食塗装	浸出水集水ピットおよび浸出水沈砂ピット内部	m2	9.5	底版
〃		m2	120.8	側壁
〃		m2	7.9	頂版
浸透性塗布防水	地下水ピット内部	m2	6.2	底版
〃		m2	16.6	側壁
本体工				
点検施設工				
梯 子	設置高 H=23.7m	式	1	
機械開口蓋	FRP製　700×1000	個	1	
	FRP製　1400×900	個	1	
	FRP製　600×700	個	1	
マンホール蓋	FRP製　φ750	個	2	

本体工	数量計算書	NO. 1
細　別・規　格	計　　算　　式	数　　量
作業土工		
基面整正	均しコンクリート面積	
	A　＝ 8.50×3.90　＝	33.2　m2

本体工	数量計算書	NO. 2
細　別・規　格	計　　算　　式	数　　量
現場打ち集水桝工		
コンクリート	σck＝24N/mm2 (RC-2-1)	
底版	v1 ＝ 8.30×3.70×0.80 ＝	24.6 m3
側壁	v2 ＝ (8.30×3.70 −7.10×2.50＋0.20^2／2×4)×8.05 ＝	105.0 m3
側壁開孔　φ 700控除	v3 ＝ -(0.76^2*π/4)*0.6*1 ＝	(0.3) m3
中壁	v4 ＝ 2.50×8.05×0.40 ＝	8.1 m3
頂版	v5 ＝ 8.30×3.70×0.40 ＝	12.3 m3
頂版開口 700×1000控除	v6 ＝ −0.70×1.00×0.40×1 ＝	(0.3) m3
頂版開口 1400×900控除	v7 ＝ −1.40×0.90×0.40×1 ＝	(0.5) m3
頂版開口 600×700控除	v7 ＝ −0.60×0.70×0.40×1 ＝	(0.2) m3
頂版開孔　φ 750控除	v8 ＝ −(0.75^2×π/4)×0.40×2 ＝	(0.4) m3
隔壁	v9 ＝ 2.50×3.15×0.40 ＝	3.2 m3
隔壁開口控除	v10 ＝ −0.80×0.50×0.40 ＝	(0.2) m3
合計	V ＝	151.3 m3
	※φ300以下の開孔については控除しない	

本体工	数量計算書	NO. 3
細　別・規　格	計　　算　　式	数　　量
現場打ち集水桝工		
型枠	一般型枠	
底版	a1 ＝ (8.30＋3.70)×2×0.80 ＝	19.2 m2
側壁(外側)	a2 ＝ (8.30＋3.70)×2×8.05 ＝	193.2 m2
側壁(地下水ﾋﾟｯﾄ内)	a3 ＝ {(2.50－0.20)＋0.20×√(2)}×8.05×2 ＝	41.6 m2
側壁(浸出水ﾋﾟｯﾄ内)	a4 ＝ {(4.20－0.20)＋0.20×√(2)}×8.05×2 ＝	69.0 m2
側壁(ﾋﾟｯﾄ内妻部)	a5 ＝ {(2.50×2－0.20×4)＋2.50×2}×8.05 ＝	74.1 m2
隔壁妻部控除	a6 ＝ －3.15×0.40×2 ＝	(2.5) m2
側壁開孔　φ700控除	a7 ＝ －(0.76^2×π/4)×2 ＝	(0.9) m2
頂版	a8 ＝ (8.30＋3.70)×2×0.40 ＝	9.6 m2
頂版下面	a9 ＝ 7.10×2.50－0.20^2／2×4 ＝	17.7 m2
中壁控除	a10 ＝ －2.50×0.40 ＝	(1.0) m2
頂版開口700×1000控除	a11 ＝ －0.70×1.00×1 ＝	(0.7) m2
頂版開口1400×900控除	a12 ＝ －1.40×0.90×1 ＝	(1.3) m2
頂版開口600×700控除	a12 ＝ －0.60×0.70×1 ＝	(0.4) m2
頂版開孔　φ750控除	a13 ＝ －(0.75^2×π/4)×2 ＝	(0.9) m2
頂版開口　700×1000	a14 ＝ (0.70＋1.00)×2×0.40×1 ＝	1.4 m2
頂版開口　1400×900	a15 ＝ (1.40＋0.90)×2×0.40×1 ＝	1.8 m2
頂版開口　600×700	a15 ＝ (0.60＋0.70)×2×0.40×1 ＝	1.0 m2
隔壁	a16 ＝ (2.50×3.15－0.80×0.50)×2＋0.40×0.50×2 ＝	15.4 m2
合計	A ＝	436.3 m2
	※φ300以下の開孔については控除しない	

本体工	数量計算書	NO. 4
細　別・規　格	計　　算　　式	数　　量
現場打ち集水桝工		
型枠	円形型枠	
浸出水集排水管 φ700	a1 ＝ 0.76×π×0.60×1 ＝	1.4 m2
地下水集排水管 φ300	a2 ＝ 0.35×π×0.60×1 ＝	0.7 m2
中壁開孔　　φ 400(廃止時に開口)	a3 ＝ 0.40×π×0.40×1 ＝	0.5 m2
頂版開孔　　φ 750(マンホール)	a4 ＝ 0.75×π×0.40×2 ＝	1.9 m2
頂版開孔　　φ 200	a5 ＝ 0.20×π×0.40×6 ＝	1.5 m2
合計	A ＝	6.0 m2

本体工	数量計算書	NO. 5
細　別・規　格	計　　算　　式	数　　量
現場打ち集水桝工		
鉄筋	一般構造物　SD345	
D13	w　＝	3741　kg
D13合計	w　＝	3741　kg
D16	w　＝	875　kg
D19	w　＝	3935　kg
D22	w　＝	2239　kg
D25	w　＝	0　kg
D16～25合計	w　＝	7049　kg
D29	w　＝	1546　kg
D32	w　＝	0　kg
D29～32合計	w　＝	1546　kg
合計	W　＝　3741　＋　7049　＋　1546　　＝	12336　kg

本体工	数量計算書	NO. 6
細　別・規　格	計　　算　　式	数　　量
現場打ち集水桝工		
均しコンクリート	σck＝18N/mm2 (C-1)　t=100	
面積	A ＝ 8.50×3.90 ＝	33.2 m2
体積	V ＝ 33.20×0.10 ＝	3.3 m3
型枠	A' ＝ (8.50＋3.90)×2×0.10 ＝	2.5 m2
置換え基礎砕石	V ＝ 9.50×4.90×3.291 ＝	153.2 m3
インバート コンクリート	σck＝18N/mm2 (C-4)	
体積	V ＝ {2.50×1.00－(2.10＋1.10)／2×0.50}×1.80 ＝	3.1 m3
型枠	A' ＝ √(0.50^2＋0.50^2)×1.80×2 ＝	2.5 m2
足場	手摺先行型枠組足場 (H≦30m)	
妻部	A ＝ 3.70×9.25×2 ＝	68 掛m2
	手摺先行型枠組足場 (H≦30m)	
側面部	A ＝ 8.30×9.25×2 ＝	154 掛m2
合計	A ＝ ＝	222 掛m2
支保	くさび結合支保 (H≦30m　f≦40kN/m2)	
地下水ピット	v1 ＝ (2.50×2.50－0.20^2／2×2)×8.05 ＝	50 空m3
浸出水ピット(上部)	v2 ＝ (4.20×2.50－0.20^2／2×2)×4.90 ＝	51 空m3
浸出水ピット(下部)	v3 ＝ {(2.00＋1.80)×2.50－0.20^2／2×2}×3.15 ＝	30 空m3
	V ＝	131 空m3

本体工	数量計算書	NO. 7
細　別・規　格	計　　算　　式	数　　量
現場打ち集水桝工		
止水板	鉄板入り　B=200	
	L　＝　(7.70＋3.10)×2　＝	21.6　m
	計	
防水・防食塗装	浸出水集水ピットおよび浸出水沈砂ピット内部	
底版	a1　＝　(2.00＋1.80)×2.50－0.20^2／2×2　＝	9.5　m2
	計	9.5
側壁	a2　＝　{(4.20－0.20)＋0.20×√(2)}×8.05×2　＝	69.0　m2
側壁（妻部）	a3　＝　(2.50×2－0.20×2)×8.05　＝	37.0　m2
側壁開孔　φ700控除	a4　＝　－(0.76^2×π/4)×1　＝	(0.5) m2
隔壁控除	a5　＝　－3.15×0.40×2　＝	(2.5) m2
側壁開孔　φ700	a6　＝　0.76×π×0.60×1　＝	1.4　m2
隔壁	a16　＝　(2.50×3.15－0.80×0.50)×2　＝	15.0　m2
隔壁上面	a17　＝　(0.85＋0.80＋0.85＋0.50×2)×0.40　＝	1.4　m2
	計	120.8
頂版	a7　＝　4.20×2.50－0.20^2／2×2　＝	10.5　m2
頂版開口 1400×900控除	a9　＝　－1.40×0.90×1　＝	(1.3) m2
頂版開口 600×700控除	a10　＝　－0.60×0.70×1　＝	(0.4) m2
頂版開孔 φ750控除	a11　＝　－(0.75^2×π/4)×2　＝	(0.9) m2
合計	A　＝	7.9　m2
	※φ300以下の開孔については控除しない	
	計	138.2

本体工	数量計算書	NO. 8
細　別・規　格	計　　算　　式	数　　量
現場打ち集水桝工		
浸透性塗布防水	地下水ピット内部	
底版	a1 ＝ 2.50×2.50－0.20^2／2×2 ＝	6.2 m2
	計	6.2
側壁	a2 ＝ {(2.50－0.20)＋0.20×√(2)}×1.70×2 ＝	8.8 m2
側壁（妻部）	a3 ＝ (2.50×2－0.20×2)×1.70 ＝	7.8 m2
	計	16.6
合計	A ＝	22.8 m2
	※φ300以下の開孔については控除しない	

本体工	数量計算書	NO. 9
細　別・規　格	計　　算　　式	数　　量
点検施設工		
梯　子（FRP製）		
地下水ﾋﾟｯﾄ　梯子	H　＝　3.9+4.8　＝	8.7　m
	FRPM梯子　W=0.4m　H=3.9m　(ﾘﾔｻｰｸﾙH=1.75m)	
	FRPM梯子　W=0.4m　H=4.8m　(ﾘﾔｻｰｸﾙH=1.70m)	
地下水ﾋﾟｯﾄ　踊場	H　2.3m、B　1.8m　＝	1.0　式
	FRPM　MY-FO　1650	
浸出水ﾋﾟｯﾄ　梯子	H　＝　4.8+3.9+3.0　＝	11.7　m
	FRPM梯子　W=0.4m　H=4.8m　(ﾘﾔｻｰｸﾙH=2.40m)	
	FRPM梯子　W=0.4m　H=3.9m	
	FRPM梯子　W=0.4m　H=3.0m	
設置工H=	H　＝　8.7+11.7+2.3　＝	22.7　m
機械開口蓋	FRP製　700×1000	
	N　＝	1　個
	FRP製　1400×900	
	N　＝	1　個
	FRP製　600×700	
	N　＝	1　個
マンホール蓋	FRP製　φ750	
	N　＝	2　個

数 量 計 算 書

Φ700 貯留堰堤シート貫通部(1)　　（　１．０箇所 当り）

項　　目	算　　式	単位	数　量
躯体コンクリート	σck=18N		
	V= (0.40+2.362)*1/2*3.924*3.2-1.762*3.524*1/2*2.40		
	-0.762^2*π/4*0.40	m3	9.71
同上型枠	A= (0.40+2.362)*1/2*3.924*2+1.762*3.524*1/2*2		
	+2.362*3.20+1.762*2.40+0.40*3.20		
	+4.387*0.4*2-0.762^2*π/4*2	m2	32.71
再生クラッシャーラン	RC-40　t=20cm A= 4.124*3.40	m2	14.02
固定コンクリート	σck=18N		
	V= (2.40*1.762-0.762^2*π/4)*2.188	m3	8.25
同上型枠	A= 1.10*2.188*1/2*2+1.762*2.40-0.762^2*π/4	m2	6.18

数 量 計 算 書

Φ600 区画提シート貫通部(2) : 下流部　　(1.0箇所 当り)

項　　目	算　　式	単位	数　量
躯体コンクリート	σck=18N		
	V= (0.40+2.313)*1/2*3.826*3.1-1.713*3.425*1/2*2.30		
	-0.654^2*π/4*0.40	m3	9.21
同上型枠	A= (0.40+2.313)*1/2*3.826*2+1.713*3.425*1/2*2		
	+2.313*3.10+1.713*2.30+0.40*3.10		
	+4.277*0.4*2-0.654^2*π/4*2	m2	31.35
再生クラッシャーラン	RC-40　t=20cm A= 4.026*3.30	m2	13.29
固定コンクリート	σck=18N		
	V= (2.30*1.713-0.654^2*π/4)*2.00	m3	7.21
同上型枠	A= 1.00*2.00*1/2*2+1.713*2.30-0.654^2*π/4	m2	5.60

数 量 計 算 書

Φ600 区画提シート貫通部(2) : 上流部　　(1.0箇所 当り)

項　　目	算　　式	単位	数　量
躯体コンクリート	σck=18N		
	V= (0.40+2.254)*1/2*3.826*3.1-1.654*3.309*1/2*2.30		
	-0.654^2*π/4*0.40	m3	9.31
同上型枠	A= (0.40+2.254)*1/2*3.826*2+1.654*3.309*1/2*2		
	+2.254*3.10+1.654*2.30+0.40*3.10		
	+4.147*0.4*2-0.654^2*π/4*2	m2	30.30
再生クラッシャーラン	RC-40　t=20cm A= 4.026*3.30	m2	13.29
固定コンクリート	σck=18N		
	V= (2.30*1.654-0.654^2*π/4)*2.00	m3	6.94
同上型枠	A= 1.00*2.00*1/2*2+1.654*2.30-0.654^2*π/4	m2	5.47

数 量 総 括 表　6. 付帯工

※ 計上数量:土木工事数量算出要領 1.6 設計表示単位及び数位(別表-1)により四捨五入。別表-1にない項目は類似工種に準じる。「ー」は他工種で計上する項目。

工　種	種　別	細　別	規格・寸法	単位	数　量	計上数量	摘　要
6. 付帯工	搬入道路舗装工	NO.22+0.5～EP		m2	1,835.4	1,840.0	
	表層	t=5cm	密粒度ｱｽｺﾝ				
	上層路盤	t=15cm	粒度調整砕石				
	下層路盤	t=25cm	クラッシャーラン				
	管理道路舗装工	処分場外周道路		m2	4,485.0	4,490.0	
	表層	t=5cm	密粒度ｱｽｺﾝ				
	上層路盤	t=15cm	粒度調整砕石				
	下層路盤	t=20cm	クラッシャーラン				
	場内道路舗装工	処分場内		m2	1,819.7	1,820.0	
	表層	t=15cm	普通コンクリート				
	上層路盤	t=20cm	粒度調整砕石				
	保護砂	t=50cm	砂 ,V=1,819.7m2*0.5=909.9m3 購入土V=909.9m3÷ 0.9=1,011.0m3	m3	1,011.0	1,010.0	
	両開き門扉	処分場入口	H1.8m*9.0m	基	1.0	1.0	
	立入り防止フェンス	H=1.8m,単独ｺﾝｸﾘｰﾄ基礎		m	709.0	709.0	@2m基礎
	飛散防止フェンス	H=1.8m,固定工建込み		m	441.0	441.0	
	飛散防止フェンス	H=1.8m,単独基礎		m	50.0	50.0	@2m基礎
	飛散防止フェンス	H=1.8m,ﾋﾟｯﾄ天端固定		m	16.0	16.0	
	ガードレール土中式	Gr-C-4E		m	383.0	383.0	
	デリネーター		N=328.0/10=	本	33.0	33.0	
	洗車設備			式	1.0	1.0	
	モニタリング設備			箇所	2.0	2.0	

6. 付帯工					
種　　別	規　　格	算　式	数　量	計 上 数 量	摘要
搬入道路舗装工	NO.22+0.5～EP		1,835.4 m^2	1,840.0 m^2	
表層	t=5cm	密粒度ｱｽｺﾝ			
上層路盤	t=15cm	粒度調整砕石			
下層路盤	t=25cm	クラッシャーラン			
管理道路舗装工	処分場外周道路,水処理施設周囲		4,485.0 m^2	4,490.0 m^2	
表層	t=5cm	密粒度ｱｽｺﾝ			
上層路盤	t=15cm	粒度調整砕石			
下層路盤	t=20cm	クラッシャーラン			
場内道路舗装工	処分場内		1,819.7 m^2	1,820.0 m^2	
表層	t=15cm	普通コンクリート			
上層路盤	t=20cm	粒度調整砕石			
保護砂	t=50cm	砂 ,V=1,820.0m2*0.5=910.0m3　購入土 V=910.0m3÷0.9=1,010.0m3	1,011.0 m^3	1,010.0 m^3	
両開き門扉	処分場入口	H1.8m*9.0m	1 基	1 基	
立入り防止フェンス	H=1.8m,単独ｺﾝｸﾘｰﾄ基礎		709.0 m	709.0 m	@2m基礎
飛散防止フェンス	H=1.8m,固定工建込み		441.0 m	441.0 m	
飛散防止フェンス	H=1.8m,単独基礎		50.0 m	50.0 m	@2m基礎
飛散防止フェンス	H=1.8m,ピット天端固定		16.0 m	16.0 m	
ガードレール土中式	Gr-C-4E		383.0 m	383.0 m	
デリネーター		N=328.0/10=	33.0 本	33.0 本	
洗車設備			1.0 式	1.0 式	
モニタリング設備			2.0 箇所	2.0 箇所	

No.

6-1 数量調書

付帯工(1)

種別	延長(m)	備考
立入り防止フェンス	H=1.8m	
1	152.0	
2	536.0	
3	21.0	
計	709.0	
飛散防止フェンス	H=1.8m	ｺﾝｸｰﾄ建込
1	110.0	
2	250.0	
3	33.0	
4	48.0	
計	441.0	
飛散防止フェンス	H=1.8m	単独基礎
1	30.0	
2	20.0	
計	50.0	
ﾋﾟｯﾄ天端固定 飛散防止フェンス	H=1.8m	
1	16.0	
計	16.0	

種別	延長(m)	備考
土中式 ガードレール		
1	156.0	
2	117.0	
3	110.0	
計	383.0	
場内 デリネーター		
1	102.0	
2	61.0	
3	48.0	
4	58.0	
5	59.0	
計	328.0	

No.

付帯工(2)

種別	面積(m2)	備考
搬入道路部 舗装面積	NO.22+5～NO.30 8.895%	
1	1,360.0	
計	1,360.0	
*1.004 実面積	1,365.4	
搬入道路部 舗装面積	レベル	
2	470.0	
計	470.0	
合計	1,835.4	
管理道路 舗装面積	レベル	
1	1,050.0	
2	475.0	
3	2,960.0	
計	4,485.0	

種別	面積(m2)	備考
D:場内道路部 舗装面積	9.0%	
1 3	44.0 229.9	
4 6	58.3 150.0	
8 計	498.6 980.8	
*1.004 実面積	984.7	
D:場内道路部 舗装面積	レベル	
2 5	44.7 62.4	
7 9	699.1 28.8	
計	835.0	
合計	1,819.7	

数 量 計 算 書

6-2　フェンス、門扉

項　　目	算　　式	単位	数　量
立入り防止フェンス	H=1.8m		(10.0m当り)
基礎ﾌﾞﾛｯｸ	N=　10.0/2	個	5.00
基礎砕石	t=10cm A= 0.20*0.20*5	m2	0.20
掘　削	V= 0.80*0.80*0.55*5	m3	1.76
埋戻し工	発生土 V= 1.76-0.20*0.20*0.55*5	m3	1.65
基面整正	A= 0.20*0.20*5	m2	0.20
H=1.8m　門扉	W=9.0m		(1.0箇所当り)
基礎ｺﾝｸﾘｰﾄ	V= 0.85*0.85*1.20*2+0.30*0.30*0.30	m3	1.76
型　枠	A= 0.85*1.20*4*2+0.30*0.30*4	m2	8.52
基礎砕石	t=15cm A= 0.95*0.95*2	m2	1.81
掘　削	V= 1.85*1.85*1.35*2+1.30*1.30*0.30	m3	9.75
埋戻し工	発生土 V= 9.75-(0.95^2*0.15+0.85^2*1.20)*2-0.30*0.30*0.30	m3	7.72
基面整正	A= 0.95*0.95*2+0.30*0.30	m2	1.90

数 量 計 算 書

6-3　洗車設備工　　（　1.0式当り）

項　　目	算　　式	単位	数　量
洗車場躯体工			
コンクリート σck=18N	V= 4.10m2*0.20*2+2.0m2*3.50	m3	8.64
型枠　　無筋	A= (4.10m2+(4.10-2.00)m2+0.20*3.90)*2	m2	13.96
再生クラッシーラン	RC-40　　t=20cm A=　10.20　　*　　4.10	m2	41.82
溶接金網	D6-150*150 A= 3.70*9.836	m2	36.39
	kg/m2 W=　36.39　　*　　3.110	k g	113.17
洗車場排水施設工			
排水桝設置工			
コンクリート	小型　　σck=18N V= 1.00*1.00*1.10-(0.735*0.735*0.081+0.60*0.60*0.869)	m3	0.74
同上型枠	小型 A= (1.00*1.10+0.60*0.869)*4	m2	6.49
再生クラッシーラン	RC-40　　t=20cm		
	A=　1.20　　×　　1.20	m2	1.44
グレーチング蓋	600*600用　W=67.4kg/枚 N=	枚	1.00

数 量 計 算 書

6-4　モニタリング井戸設置工　　（ 1.0箇所当り）

項　　目	算　　式	単位	数　量
モニタリング設置工			
保護鉄蓋（鍵付き）	Φ620 N=	個	1.00
Φ150mmVP	L=	m	20.00
Φ311mmボーリング	モニタリング設置延長（上部1mストレーナ加工無し、下部19mストレーナ加工） L=	m	20.00
Φ150mm、上蓋、下蓋	N=	個	2.00
粘性土孔内埋戻し	ストレーナ加工部 L=	m	1.00
砕石孔内埋戻し	ストレーナ加工部以外 L=	m	19.00

数 量 総 括 表　7. 運土計画

※ 計上数量:土木工事数量算出要領 1.6 設計表示単位及び数位(別表-1)により四捨五入。別表-1にない項目は類似工種に準じる。「－」は他工種で計上する項目。

工　種	種　別	細　別	規格・寸法	単位	数　量	計上数量	摘　要
7. 運土計画	掘削(全体)	J:地山土量	V	m3	146,726	－	1. 造成工で計上
	盛土(全体)	S:締固め後の土量	V1	m3	132,053	－	1. 造成工で計上
		J:改良機投入掘削,(1-1)	V2＝V1÷0.9	m3	146,726	－	1. 造成工で計上
	残土	S:締固め後の土量	V－V2	m3	0	－	
	表土	表土合計		m3	10,693	－	1. 造成工で計上
	構造物残土	遮水工	地山土量	m3	493	－	2. 遮水工
		J:改良後土掘削積込、改良機⇒補強土壁運搬L=130m	地山土量	m3	678	－	3. 地下水集排水工
		区域内排水工	地山土量	m3	1,430	－	4-1 区域内排水工
		区域外排水工	地山土量	m3	2,190	－	4-2 区域外排水工
		防災工	地山土量	m3	2,490	－	8. 防災工
		計	K1	m3	7,281	－	
	盛土控除量	浸出水集水ピット	K2	m3	403	－	5. 浸出水集排水管及びガス抜き施設工事で控除

京丹後　運土計画計算書

土量変化率資料

１章．土　　工

①　土量変化率

1．土 量 の 変 化

土量の変化は次の３つの状態の土量に区分して考える。

地山の土量……掘削すべき土量

ほぐした土量……運搬すべき土量

締固め後の土量……出来上がりの盛土量

三つの状態の体積比を次式のように表わし，Ｌ及びＣを土量の変化率という。

$$L = \frac{\text{ほぐした土量}\ (m^3)}{\text{地山の土量}\ (m^3)}$$

$$C = \frac{\text{締固め後の土量}\ (m^3)}{\text{地山の土量}\ (m^3)}$$

土量の配分計画を立てる場合には，この土量変化率を用いて，切土，盛土の土量計算を行う。

2．土 量 変 化 率

統一分類法により分類した土の各土質に応じた変化率は，表2.1を標準とする。なお，細分し難いときは，表2.2を使用してよい。

表2．1　土量の変化率

分類名称			変化率Ｌ	変化率Ｃ
主要区分		記号		
レキ質土	レキ	(GW)(GP)(GPs) (G－M)(G－C)	1.20	0.95
	レキ質土	(GM)(GC)(GO)	1.20	0.90
砂及び砂質土	砂	(SW)(SP)(SPu) (S－M)(S－C)(S－V)	1.20	0.95
	砂質土 (普通土)	(SM)(SC)(SV)	1.20	0.90
粘性土	粘性土	(ML)(CL)(OL)	1.30	0.90
	高含水比粘性土	(MH)(CH)	1.25	0.90
岩塊・玉石			1.20	1.00
軟岩Ⅰ			1.30	1.15
軟岩Ⅱ			1.50	1.20
中硬岩			1.60	1.25
硬岩Ⅰ			1.65	1.40

（注）　本表は体積（土量）より求めたＬ，Ｃである。

表2．2　土量の変化率

分類名称 主要区分	変化率Ｌ	変化率Ｃ	１／Ｃ	Ｌ／Ｃ
レキ質土	1.20	0.90	1.11	1.33
砂及び砂質土	1.20	0.90	1.11	1.33
粘性土	1.25	0.90	1.11	1.39

（注）１．本表は体積（土量）より求めたＬ，Ｃである。

２．１／Ｃは「締固め後の土量」を「地山の土量」に換算する場合に使用する。

３．Ｌ／Ｃは「締固め後の土量」を「ほぐした土量」に換算する場合に使用する。

運土計画表　　J：地山土量、改良土は地山土量、H：ほぐした土量、S：締固め後の土量

L=H/J=(1.20)　C=S/J=(0.90)　1/C=1/0.9　L/C=1.20/0.90

運土方向

J：V1 → S：V1*0.9

H：V1 → S：V1*0.9/1.2

図面NO	工種	掘削(m3)	運搬距離(m)	盛土(m3) S：		埋戻し(m3)	運搬距離(m)			
(1/5)	補強土壁工事(50kg/m3)	J：(1-1) 補強土壁⇒改良機へ運搬		盛土(m3) S1:(1-2)	不足土	S1-1：補強土壁部以外盛土	S1-2：補強土壁部盛土			
		7,177	140	30,929		19,357	11,572			
		J:改良機投入掘削,(1-1)		S2:(1-1)*0.9搬入土	S3＝S1-S2	S1-1:補強土壁部で積算対象	S1-2:補強土壁部で積算対象			
		7,177		6,459	24,470					
		J：改良工(50kg/m3)		S6:(2-1)搬入土	S7=S5-S6					
		7,177		3,735	20,735			(1-1)	(1-2)	
		J:改良後土掘削積込、改良機⇒補強土壁運搬L=130m		S8:(2-2)搬入土:①	S9=S7-S8			J：掘削(m3)	S:盛土	
		7,177		20,735	0			7,177	30,929	S1-S4
									J：盛土	
									34,366	
(2/5)	搬入道路土工	搬入道路（1）		搬入道路（2）						
		J：（2-1）搬入道路⇒網野改良機へ運搬		J:(2-2)						
		4,150	100	24,932	250					
		J:(2-1),改良機投入掘削		J：（2-2）改良機へ運搬:②						
		4,150		24,932						
		J:改良工(50kg/m3)		J:(2-2-1)改良機(仮置場へ運搬) L=495m, ①/0.9	J:(2-2-2)改良機へ運搬(網野入口) L=250m、②-①/0.9					
		4,150		23,039	1,893					
		J:改良土掘削積込,補強土壁へ運搬L=155m		J:(2-2-1)改良機投入掘削	J:(2-2-2)改良機投入掘削					
		4,150		23,039	1,893			(2-1)+(2-2)		
				J:改良工(50kg/m3)	J:改良工(100kg/m3)			J：掘削(m3)	S:盛土	
				23,039	1,893			29,082	0	
				J:(2-2-1)改良後土掘削積込,補強土壁へ運搬L=410m	J:(2-2-2)改良後土掘削積込,土堰堤へ運搬L=250m				J：盛土	
				23,039	1,893				0	

図面NO	工種	掘削(m3)	運搬距離(m)	盛土(m3) S： (3-2)	不足土	埋戻し(m3)	運搬距離(m)			
(3/5)	土堰堤土工	J： (3-1) 網野改良機へ運搬								
		12,412	255	49,716						
		J：(3-1)改良機投入掘削		S:(3-1)*0.9搬入土	S1:(3-2)-(3-1)					
		12,412		11,171	38,545					
		J:改良工(100kg/m3)		S:(2-2-2)*0.9搬入土	S2:S1-(2-2-2)					
		12,412		1,704	36,841			(3-1)		
		J：改良後土掘削積込，土堰堤へL=255		S:(4-1-2)搬入土	S3：S2-(4-1-2)			J：掘削(m3)	S:盛土	
		12,412		3,603	33,238			12,412	49,313	S(3-2)－K1
				K：浸出水ﾋﾟｯﾄ構造物残土	S4：S3-K				J：盛土	
				403	32,835				54,792	
				S:(5-1)搬入土	S5：S4-(5-1)					
				13,500	19,335					
				19,335						
(4/5)	場内土工	掘削(1)：(4-1-1) 仮置き場へ運搬、整地		S：(4-3)	不足土	S：(4-4)				
		15,000	500	50,373		482	現地BH混合			
		J：(4-1-1),改良機投入掘削		S:(4-1-1)*0.9搬入土,現地BH改良(50kg/m3)	S：(4-3)+(4-4)-(4-1-1)					
		15,000		13,500	37,355					
		J:改良工(100kg/m3)		S:(4-2)*0.9搬入土,現地BH改良(50kg/m3)	S：(4-2,3)-(4-2)	J：掘削(4-4)に必要なJ土量(4-4)/0.9				
		15,000		35,298	2,057	536				
		J：改良後土掘削積込，土堰堤へL=500		S:(5-2)搬入土、現地BH改良(50kg/m3)		H：現地BH混合(50kg/m3)				
		15,000		2,057	0	482				
		掘削(1)：(4-1-2) 改良機(網野入口)へ運搬								
		4,003	460							
		J：(4-1-2)改良機投入掘削								
		4,003								
		J:(4-1-2)改良工(100kg/m3)								
		4,003								
		J：(4-1-2)改良後土掘削積込，土堰堤へ運搬L=255m運搬								
		4,003						(4-1-1)+(4-1-2)+(4-2)	(4-3)+(4-4)	
		J:掘削(2) (4-2)						J：掘削(m3)	S:盛土	
		39,220						58,223	50,855	
		J:掘削(2) (4-2) 場内で現地改良(50kg)							J：盛土	
		39,220							56,506	

図面NO	工種	掘削(m3)	運搬距離(m)	掘削(m3)	運搬距離(m)	掘削(m3)	運搬距離(m)		埋戻し(m3)	
(5/5)	水処理設備造成土工	J：(5-1)盤造成+構造物残土+水処理設備造成土工：v=39,832m3の内15,000m3を仮置き場改良機へ運搬		J：(5-2)盤造成+構造物残土+水処理設備造成土工：v=39,832m3の内23,770m3を網野入口改良機へ運搬					埋戻しS： (5-3)	
		15,000	500	23,770	250				956	
		H:(5-1),改良機投入掘削		H:(5-2-1),改良機投入掘削		H:(5-2-2),改良機投入掘削				
		15,000		21,483		2,287			H：(5-3)に必要なJ掘削土量(5-3)/0.9	
		J:改良工(100kg/m3)		J:改良工(100kg/m3)		J:改良工(50kg/m3)			1,062	
		15,000		21,483		2,287			S：現地BH混合(50kg/m3)	
		H:(5-1-1)改良土掘削積込，土堰堤へ運搬		H:(5-2-1)改良土掘削積込，土堰堤へ運搬		H:(5-2-2)改良土掘削積込，場内へ運搬			956	
		15,000	500	21,483	250	2,287	450	(5-1)+(5-2)+(5-3)	(5-3)	
								J：掘削(m3)	S:盛土	
								39,832	956	
									J：盛土	
									1,062	

J：掘削(m3)：V	S:盛土	
146,726	132,053	V1
	146,726	V2=V1/0.9
残土	0	V-V2

No.

運土計画

(1-2)土工集計表

種別	体積(m3)	備考
(1/5) 補強土壁土工		
掘削	(1-1) 7,177	C3
盛土	(S1)補強土壁部以外 19,357	場内造成で積算 B2
盛土	(S2)補強土壁部 11,572	補強土壁で積算 B3
計	(1-2) 30,929	B2+B3
運土対象外 表土	1,167	H4
(2/5) 搬入道路土工		
搬入道路(1) 掘削	(2-1) 4,150	C1
搬入道路(2) 掘削	(2-2) 24,932	C2
運土対象外 表土	3,362	H2+H3
(3/5) 土堰堤土工		
掘削	(3-1) 12,412	C5
盛土	(3-2) 49,716	B5
運土対象外 表土	1,351	H4

種別	体積(m3)	備考
(4/5) 場内土工		
掘削(1)	(4-1) 19,003	C4-1
3,500m2高4.3m程度 仮置場における量	(4-1-1) 15,000	C4-1の内 仮置き場へ
	(4-1-2) 4,003	C4-1の内 土堰堤へ
掘削(2)	(4-2) 39,220	C4-2
計	58,223	C4-1+C4-2
盛土	(4-3) 50,373	B4
埋戻し	482	U1
運土対象外 表土	4,813	H5
(5/5) 水処理設備造成土工		
盤造成土工	(5-1-1) 26,356	C3
	構造物残土 7,281	K1
水処理設備土工	(5-1-2) 6,195	仮置き場の 改良機へ運搬
計	(5-1) 39,832	(5-1-1)+K1 +(5-1-2)
(5-1)土量の内	15,000	仮置き場の 改良機へ運搬
(5-1)土量の内	(5-2) 23,770	網野入口の 改良機へ運搬
(5-2)土量の内	21,483	改良後 土堰堤へ運搬
(5-2)土量の内	2,287	改良後 場内へ運搬
(5-1)土量の内	1,062	100m盤埋戻し
埋戻し	(5-3) 956	B1
表土合計	10,693	H1～H5

No.

雨水構造物残土

構造物残土合計

種別	体積(m3)	
処分場本体工残土		
遮水工	493	地山土量
地下水	678	地山土量
区域内排水工	1,430	地山土量
区域外排水工	2,190	地山土量
防災工	2,490	地山土量
計	K1 7,281	地山土量
ピット	403	盛土控除量
計	403	② 盛土控除量
合計	K2 403	盛土量

種別	延長(m)	備考

(1-5) 補強土壁土工　　運土距離算出計算書

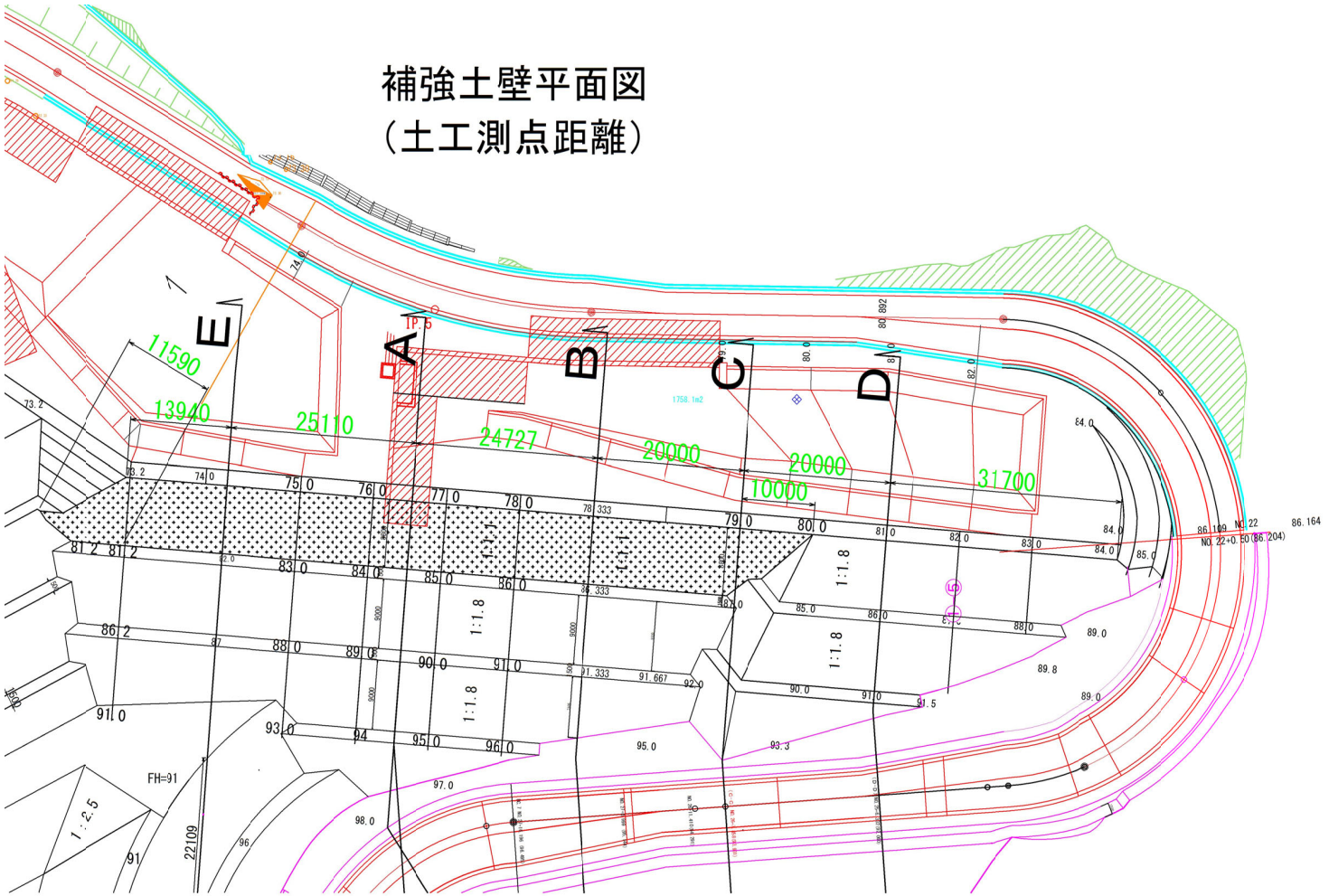
補強土壁部									
掘　削					重心距離				
測点	距離（m）	面積（㎡）	平均（㎡）	立積（m^3）	追加距離（m）	V＊L			Σ L
※C～D断面:L=20m、D断面～端部:L=31.7m				V	L				
31.70	―	0.0							
D-D断面	31.70	28.0	14.0	443.8	15.85	7,034.2			31.70
C-C断面	20.00	74.8	51.4	1,028.0	41.70	42,867.6			51.70
B-B断面	20.00	19.9	47.4	948.0	61.70	58,491.6			71.70
A-A断面	24.73	119.3	69.6	1,721.2	84.07	144,701.3			96.43
E-E断面	25.11	47.6	83.5	2,096.7	108.99	228,519.3			121.54
変化点①	13.94	47.6	47.6	663.5	128.51	85,266.4			135.48
終点	11.59	0.0	23.8	275.8	141.28	38,965.0			147.07
							(V*L)/V		
計	147.07		C3	7,177.0	計	605,845.4	84	起点から重心までの距離	
							B-B断面+12m		
盛　土（補強土壁以外）					重心距離				
測点	距離（m）	面積（㎡）	平均（㎡）	立積（m^3）	追加距離（m）	V＊L			Σ L
※C～D断面:L=20m、D断面～端部:L=31.7m				V	L				
31.70	―	0.0							
D-D断面	31.70	26.6	13.3	421.6	15.85	6,682.4			31.70
C-C断面	20.00	101.7	64.2	1,284.0	41.70	53,542.8			51.70
B-B断面	20.00	244.1	172.9	3,458.0	61.70	213,358.6			71.70
A-A断面	24.73	171.1	207.6	5,133.9	84.07	431,607.0			96.43
E-E断面	25.11	214.0	192.6	4,836.2	108.99	527,097.4			121.54
変化点①	13.94	214.0	214.0	2,983.2	128.51	383,371.0			135.48
終点	11.59	0.0	107.0	1,240.1	141.28	175,201.3			147.07
計	147.07		B2	19,357.0	計	1,790,860.5			
				補強土壁盛土以外+補強土壁盛土			(V*L)/V		
			計	30,929.4		2,406,217.00	78	起点から重心までの距離	
							B-B断面+6m		

(1-5) 土量計算書　　運土距離算出計算書

補強土壁部

盛　土（補強土壁部）					重心距離				
測点	距離（m）	面積（㎡）	平均（㎡）	立積（m^3）	追加距離（m）	V＊L			Σ L
※C断面～端部：L=10m				V	L				
側面土留	－	0.0	－	－					
C-C断面	10.00	122.1	61.1	611.0	5.00	3,055.0			10.00
B-B断面	20.00	130.9	126.5	2,530.0	20.00	50,600.0			30.00
A-A断面	24.73	93.9	112.4	2,779.7	42.37	117,775.9			54.73
E-E断面	25.11	138.5	116.2	2,917.8	67.29	196,338.8			79.84
変化点①	13.94	138.5	138.5	1,930.7	86.81	167,604.1			93.78
終点	11.59	0.0	69.3	803.2	99.58	79,982.7			105.37
計	105.37		B3	11,572.4	計	615,356.5	補強土壁以外部と合計算出		
表土（場外搬出のため運動計画対象外）									
測点	距離（m）	面積（㎡）	平均（㎡）	立積（m^3）					
31.70	－	0.0		V					
D-D断面	31.70	7.6	3.8	120.5					
C-C断面	20.00	8.1	7.9	158.0					
B-B断面	20.00	13.0	10.6	212.0					
A-A断面	24.73	4.7	8.9	220.1					
E-E断面	25.11	12.3	8.5	213.4					
変化点①	13.94	12.3	12.3	171.5					
終点	11.59	0.0	6.2	71.9					
計	147.07		H4	1,167.4					

補強土壁平面図
（土工測点距離）



(2-5) 搬入道路　　運土距離算出計算書

掘削：搬入道路(1)

測点	距離（m）	面積（㎡）	平均（㎡）	立積（m^3）
				V
NO.22+0.5	0.00	2.3		
NO.23	19.50	3.0	2.7	52.7
NO.24	20.00	35.9	19.5	390.0
NO.25	20.00	115.5	75.7	1,514.0
NO.26	20.00	70.8	93.2	1,864.0
NO.26+7.358	7.358	18.7	44.8	329.6
計	86.86		C1	4,150.3

重心距離：搬入道路(1)

追加距離（m）	V＊L			
L				
				Σ L
9.75	513.8			19.50
29.50	11,505.0			39.50
49.50	74,943.0			59.50
69.50	129,548.0			79.50
83.18	27,416.1			86.86
		(V*L)/V		
計	243,925.9	59	起点から重心までの距離	
		NO.24+19.5		

掘削：搬入道路(2)

測点	距離（m）	面積（㎡）	平均（㎡）	立積（m^3）
				V
NO.5	0.00	0.0		
NO.6	20.00	66.3	33.2	664.0
NO.7	20.00	449.0	257.7	5,154.0
NO.8	20.00	424.0	436.5	8,730.0
NO.9	20.00	272.8	348.4	6,968.0
NO.10	20.00	68.8	170.8	3,416.0
計	100.00		C2	24,932.0

重心距離：搬入道路(2)

追加距離（m）	V＊L			
L				
				Σ L
10.00	6,640.0			20.00
30.00	154,620.0			40.00
50.00	436,500.0			60.00
70.00	487,760.0			80.00
90.00	307,440.0			100.00
		(V*L)/V		
計	1,392,960.0	56	起点から重心までの距離	
		NO.7+16.0		

表土（場外搬出のため運土計画対象外）：搬入道路(1)

測点	距離（m）	面積（㎡）	平均（㎡）	立積（m^3）
NO.22+0.5	0.00	3.9		
NO.23	19.50	4.0	4.0	78.0
NO.24	20.00	7.4	5.7	114.0
NO.25	20.00	9.3	8.4	168.0
NO.26	20.00	6.6	8.0	160.0
NO.26+7.358	7.358	6.4	6.5	47.8
計	86.86		H2	567.8

表土（場外搬出のため運土計画対象外）：搬入道路(2)

測点	距離（m）	面積（㎡）	平均（㎡）	立積（m^3）
NO.5	0.00	0.0		
NO.6	20.00	15.5	7.8	156.0
NO.7	20.00	39.1	27.3	546.0
NO.8	20.00	35.0	37.1	742.0
NO.9	20.00	33.0	34.0	680.0
NO.10	20.00	16.9	25.0	500.0
NO.11	20.00	0.0	8.5	170.0
計	120.00		H3	2,794.0

(3-5) 土堰堤土工　　運土距離算出計算書

掘削					重心距離				
測点	距離（m）	面積（㎡）	平均（㎡）	立積（m^3）	追加距離（m）	V＊L			
				V	L				
-10.6	0.00	0.0							Σ L
NO.1	10.60	12.3	6.2	65.7	5.30	348.2			10.60
NO.2	20.00	246.3	129.3	2,586.0	20.60	53,271.6			30.60
NO.3	20.00	209.3	227.8	4,556.0	40.60	184,973.6			50.60
NO.4	20.00	311.0	260.2	5,204.0	60.60	315,362.4			70.60
							(V*L)/V		
計	70.60		C5	12,411.7	計	553,955.8	45	起点から重心までの距離	
							NO.2+14		

土堰堤造成盛土量					重心距離				
測点	距離（m）	面積（㎡）	平均（㎡）	立積（m^3）	追加距離（m）	V＊L			
				V	L				
-10.6	0.00	0.0							Σ L
NO.1	10.60	36.5	18.3	194.0	5.30	1,028.2			10.60
NO.2	20.00	708.7	372.6	7,452.0	20.60	153,511.2			30.60
NO.3	20.00	1,291.2	1,000.0	20,000.0	40.60	812,000.0			50.60
NO.4	20.00	915.8	1,103.5	22,070.0	60.60	1,337,442.0			70.60
							(V*L)/V		
計	70.60		B5	49,716.0	計	2,303,981.4	46	起点から重心までの距離	
							NO.2+15		

(3-5) 土堰堤土工　　運土距離算出計算書

表土（場外搬出のため運動計画対象外）									
測点	距離（m）	面積（㎡）	平均（㎡）	立積（m^3）					
				V					
-10.6	0.00	0.0							
NO.1	10.60	3.2	1.6	17.0					
NO.2	20.00	19.9	11.6	232.0					
NO.3	20.00	28.0	24.0	480.0					
NO.4	20.00	34.2	31.1	622.0					
計	70.60		H4	1,351.0					

(4-5) 場内土工　　運土距離算出計算書

掘削（全体）					重心距離				
測点	距離（m）	面積（㎡）	平均（㎡）	立積（m^3）	追加距離（m）	V＊L			Σ L
				V	L				
NO.4	0.00	311.0							
NO.5	20.00	448.9	380.0	7,600.0	10.00	76,000.0			20.00
NO.6	20.00	361.8	405.4	8,108.0	30.00	243,240.0			40.00
NO.7	20.00	512.6	437.2	8,744.0	50.00	437,200.0			60.00
NO.8	20.00	477.4	495.0	9,900.0	70.00	693,000.0			80.00
NO.9	20.00	518.1	497.8	9,956.0	90.00	896,040.0			100.00
NO.10	20.00	240.0	379.1	7,582.0	110.00	834,020.0			120.00
NO.11	20.00	212.6	226.3	4,526.0	130.00	588,380.0			140.00
+17.0	17.00	0.0	106.3	1,807.1	148.50	268,354.4			157.00
							(V*L)/V		
計	157.00		C4	58,223.1	計	4,036,234.4	69	起点から重心までの距離	
							NO.7+9		

(4-5) 掘削(全体)を掘削(1),(2)に分割

掘削(1):先行掘削					掘削(2)：(全体掘削)-掘削(1)				
測点	距離（m）	面積（㎡）	平均（㎡）	立積（m^3）	測点	距離（m）	面積（㎡）	平均（㎡）	立積（m^3）
				V					V
NO.4	0.00	0.0							
NO.5	20.00	0.0	0.0	0.0					
NO.6	20.00	281.1	140.6	2,812.0					
NO.7	20.00	219.5	250.3	5,006.0					
NO.8	20.00	234.9	227.2	4,544.0					
NO.9	20.00	286.1	260.5	5,210.0					
NO.9+10	10.00	0.0	143.1	1,431.0					
NO.11	0.00	0.0	0.0	0.0					
+17.0	0.00	0.0	0.0	0.0					
計	110.00		C4-1	19,003.0			C4-2=C4-(C4-1)		39,220.1

(4-5) 場内土工　　運土距離算出計算書

盛土　　重心距離

測点	距離 (m)	面積 (㎡)	平均 (㎡)	立積 (m^3)	追加距離 (m)	V＊L			Σ L
				V	L				
NO.4	0.00	915.8							
NO.5	20.00	853.3	884.6	17,692.0	10.00	176,920.0			20.00
NO.6	20.00	403.3	628.3	12,566.0	30.00	376,980.0			40.00
NO.7	20.00	195.7	299.5	5,990.0	50.00	299,500.0			60.00
NO.8	20.00	127.9	161.8	3,236.0	70.00	226,520.0			80.00
NO.9	20.00	79.5	103.7	2,074.0	90.00	186,660.0			100.00
NO.10	20.00	156.4	118.0	2,360.0	110.00	259,600.0			120.00
NO.11	20.00	264.3	210.4	4,208.0	130.00	547,040.0			140.00
+17.0	17.00	0.0	132.2	2,247.4	148.50	333,738.9			157.00
計	157.00		B4	50,373.4	計	2,406,958.9			
				補強土壁盛土以外+補強土壁盛土			(V*L)/V		
			計	50,855.5		2,466,269.8	48	起点から重心までの距離	
							NO.6+8m		

埋戻し　　重心距離

測点	距離 (m)	面積 (㎡)	平均 (㎡)	立積 (m^3)	追加距離 (m)	V＊L			Σ L
				V	L				
NO.4	0.00	0.0			0.00	0.0			0.00
NO.5	20.00	0.0	0.0	0.0	10.00	0.0			20.00
NO.6	20.00	0.0	0.0	0.0	30.00	0.0			40.00
NO.7	20.00	0.0	0.0	0.0	50.00	0.0			60.00
NO.8	20.00	0.0	0.0	0.0	70.00	0.0			80.00
NO.9	20.00	1.9	1.0	20.0	90.00	1,800.0			100.00
NO.10	20.00	16.1	9.0	180.0	110.00	19,800.0			120.00
NO.11	20.00	6.5	11.3	226.0	130.00	29,380.0			140.00
+17.0	17.00	0.0	3.3	56.1	148.50	8,330.9			157.00
計	157.00		U1	482.1	計	59,310.9	造成盛土部と合計算出		

（4-5）場内土工　　運土距離算出計算書

表土（場外搬出のため運土計画対象外）									
測点	距離（m）	面積（㎡）	平均（㎡）	立積（m^3）					
NO.4	—	34.2							
NO.5	20.00	46.3	40.3	806.0					
NO.6	20.00	30.3	38.3	766.0					
NO.7	20.00	26.9	28.6	572.0					
NO.8	20.00	29.9	28.4	568.0					
NO.9	20.00	30.5	30.2	604.0					
NO.10	20.00	34.2	32.4	648.0					
NO.11	20.00	27.4	30.8	616.0					
NO.11+17.0	17.00	0.0	13.7	232.9					
計	157.00		H5	4,812.9					

(5-5) 水処理設備造成土工　　運土距離算出計算書

掘削					重心計算				
測点	距離 (m)	面積 (㎡)	平均 (㎡)	立積 (m^3)	追加距離 (m)	V＊L			
				V	L				
NO.5	0.00	0.0							Σ L
NO.6	20.00	135.8	67.9	1,358.0	10.00	13,580.0			20.00
NO.7	20.00	607.5	371.7	7,434.0	30.00	223,020.0			40.00
NO.8	20.00	395.9	501.7	10,034.0	50.00	501,700.0			60.00
NO.9	20.00	161.7	278.8	5,576.0	70.00	390,320.0			80.00
NO.10	20.00	33.7	97.7	1,954.0	90.00	175,860.0			100.00
							(V*L)/V		
計	100.00		C3	26,356.0	計	1,304,480.0	49	起点から重心までの距離	
							NO.7+9.0		

埋戻し					重心計算 (原位置BH混合で運搬距離はﾀﾞﾝﾌﾟ運搬無し)				
測点	距離 (m)	面積 (㎡)	平均 (㎡)	立積 (m^3)	追加距離 (m)	V＊L			Σ L
				V					
NO.7	0.00	0.0							
NO.8	20.00	20.2	10.1	202.0					
NO.9	20.00	0.0	10.1	202.0					
NO.10	20.00	27.6	13.8	276.0					
NO.11	20.00	0.0	13.8	276.0					
計	80.00		B1	956.0					

数 量 総 括 表　8. 防災工

※ 計上数量:土木工事数量算出要領 1.6 設計表示単位及び数位(別表-1)により四捨五入。別表-1にない項目は類似工種に準じる。「ー」は他工種で計上する項目。

工　種	種　別	細　別	規格・寸法	単位	数　量	計上数量	摘　要
防災工							
	土　工	掘　削	土　砂	m3	3,237	3,200	
		埋　戻	土　砂	m3	671	670	
		残　土		m3	2,491	2,490	
		基面整正	土　砂	m2	606	610	管渠・側溝・桝
		法面整正	土　砂	m2	564	560	沈砂池③④⑤⑥
	暗渠排水管						
		波状管	φ500有孔ダブル	m	48.1	48	
		波状管	φ500無孔ダブル	m	14.2	14	
		波状管	φ700無孔ダブル	m	59.5	60	
		波状管	φ800無孔ダブル	m	38.4	38	
		波状管	φ1000無孔ダブル	m	103.7	104	
	側溝	角型U字溝	300	m	125.7	126	
		素掘り側溝	300	m	278.0	278	
	防災水路	板柵水路A		m	86.1	86	
		板柵水路B		m	155.0	155	
	竪排水	竪樋A		基	1.0	1	
	防災集水桝	板柵桝A	1500×1500	箇所	1.0	1	
		板柵桝B	2000×2000	箇所	5.0	5	
	沈砂池	沈砂池③		箇所	1.0	1	
		沈砂池④⑤		箇所	2.0	2	
		沈砂池⑥		箇所	1.0	1	
	仮設構造物撤去工	暗渠排水管撤去	波状管φ500(有孔・無孔ダブル)	m3	62.3	62	
		暗渠排水管撤去	波状管φ700(無孔ダブル)	m4	59.5	60	
		暗渠排水管撤去	波状管φ800(無孔ダブル)	m5	38.4	38	
		暗渠排水管撤去	波状管φ1000(無孔ダブル)	m6	103.7	104	
		側溝撤去	角型U字溝300	m7	125.7	126	

防　災　工

（本体工）

防災施設数量総括表（本体工）

工　種	種　別	細　別	規格・寸法	単位	数　量	計上数量	摘　要
防災工							
	土　工	掘　削	土　砂	m3	3,237	3,200	
		埋　戻	土　砂	m3	671	670	
		残　土		m3	2,491	2,490	
		基面整正	土　砂	m2	606	610	管渠・側溝・桝
		法面整正	土　砂	m2	564	560	沈砂池③④⑤⑥
	暗渠排水管						
		波状管	φ500有孔ダブル	m	48.1	48	
		波状管	φ500無孔ダブル	m	14.2	14	
		波状管	φ700無孔ダブル	m	59.5	60	
		波状管	φ800無孔ダブル	m	38.4	38	
		波状管	φ1000無孔ダブル	m	103.7	104	
	側溝	角型U字溝	300	m	125.7	126	
		素掘り側溝	300	m	278.0	278	
	防災水路	板柵水路A		m	86.1	86	
		板柵水路B		m	155.0	155	
	竪排水	竪樋A		基	1.0	1	
	防災集水桝	板柵桝A	1500×1500	箇所	1.0	1	
		板柵桝B	2000×2000	箇所	5.0	5	
	沈砂池	沈砂池③		箇所	1.0	1	
		沈砂池④⑤		箇所	2.0	2	
		沈砂池⑥		箇所	1.0	1	
	仮設構造物撤去工	暗渠排水管撤去	波状管φ500（有孔・無孔ダブル）	m	62.3	62	掘起し・埋戻しは造成工
		暗渠排水管撤去	波状管φ700（無孔ダブル）	m	59.5	60	
		暗渠排水管撤去	波状管φ800（無孔ダブル）	m	38.4	38	
		暗渠排水管撤去	波状管φ1000（無孔ダブル）	m	103.7	104	
		側溝撤去	角型U字溝300	m	125.7	126	板柵水路Ａ・Ｂ、板柵桝Ａ・Ｂは埋め殺し（撤去工の計上なし）

■防災施設延長調書

数量調書

種別・細別	規格	算　　式	単位	数 量
防災工				
暗渠排水管	波状管φ500有孔ダブル	48.100	m	48.10
	波状管φ500無孔ダブル	5.0+9.2	m	14.20
	波状管φ700無孔ダブル	59.500	m	59.50
	波状管φ800無孔ダブル	28.4+10.0	m	38.40
	波状管φ1000無孔ダブル	103.700	m	103.70
側溝	角型U字溝300	125.700	m	125.70
	素掘り側溝300	278.000	m	278.00
防災水路	板柵水路A	86.100	m	86.10
	板柵水路B	155.000	m	155.00
竪排水	竪樋A	1.000	基	1.00
防災集水桝	板柵桝A	1	箇所	1.00
	板柵桝B	1+1+1+1+1	箇所	5.00
沈砂池	沈砂池③	1.000	箇所	1.00
	沈砂池④⑤	2.000	箇所	2.00
	沈砂池⑥	1.000	箇所	1.00

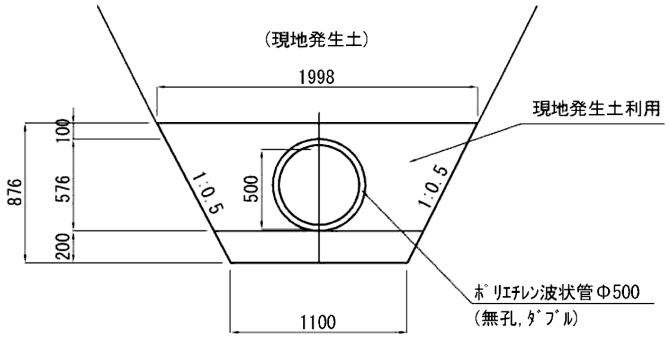
■土工集計表

工種	規格	土工延長 (路線延長)	単位	単位数量								土工数量							
				掘削 (m^3)	埋戻A (m^3)	埋戻B (m^3)	埋戻C (m^3)	埋戻D (m^3)	残土 (m^3)	基面整正 (m^2)	法面整正 (m^2)	掘削 (m^3)	埋戻A (m^3)	埋戻B (m^3)	埋戻C (m^3)	埋戻D (m^3)	残土 (m^3)	基面整正 (m^2)	法面整正 (m^2)
防災工																			
	暗渠排水管　波状管φ500（有孔ダブル）	48.10	m	13.57					13.57	11.00		65.27	0.00	0.00	0.00	0.00	65.27	52.91	0.00
	暗渠排水管　波状管φ500（無孔ダブル）	14.20	m	13.57			10.96		1.39	11.00		19.27	0.00	0.00	15.56	0.00	1.97	15.62	0.00
	暗渠排水管　波状管φ700（無孔ダブル）	59.50	m	26.59			21.48		2.72	15.40		158.21	0.00	0.00	127.81	0.00	16.18	91.63	0.00
	暗渠排水管　波状管φ800（無孔ダブル）	38.40	m	34.75			28.07		3.56	17.60		133.44	0.00	0.00	107.79	0.00	13.67	67.58	0.00
	暗渠排水管　波状管φ1000（無孔ダブル）	103.70	m	47.60			36.72		6.80	20.00		493.61	0.00	0.00	380.79	0.00	70.52	207.40	0.00
	角型U字溝300	125.70	m	4.78			3.14		1.29	11.80		60.08	0.00	0.00	39.47	0.00	16.22	148.33	0.00
	素掘水路	278.00	m	1.80					1.80			50.04	0.00	0.00	0.00	0.00	50.04	0.00	0.00
	板柵水路A	86.10	m	1.35					1.35			11.62	0.00	0.00	0.00	0.00	11.62	0.00	0.00
	板柵水路B	155.00	m	15.00					15.00			232.50	0.00	0.00	0.00	0.00	232.50	0.00	0.00
	板柵桝A	1.00	箇所	2.48					2.48	2.25		2.48	0.00	0.00	0.00	0.00	2.48	2.25	0.00
	板柵桝B	5.00	箇所	4.40					4.40	4.00		22.00	0.00	0.00	0.00	0.00	22.00	20.00	0.00
	【土工】沈砂池③	1.00	箇所	87.75					87.75		63.63	87.75	0.00	0.00	0.00	0.00	87.75	0.00	63.63
	【土工】沈砂池④⑤	2.00	箇所	858.00					858.00		203.62	1,716.00	0.00	0.00	0.00	0.00	1,716.00	0.00	407.24
	【土工】沈砂池⑥	1.00	箇所	184.50					184.50		93.32	184.50	0.00	0.00	0.00	0.00	184.50	0.00	93.32
合計				1,296.14	0.00	0.00	100.37	0.00	1,184.61	93.05	360.57	3,236.77	0.00	0.00	671.42	0.00	2,490.72	605.72	564.19

単 位 数 量 計 算 書

種　別：暗渠排水管　波状管φ500（無孔ダブル）　　10.0m 当り

暗渠排水管(無孔)
Φ500



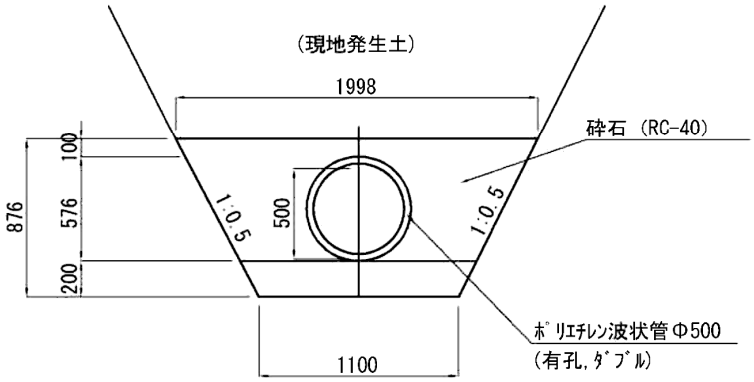
名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【土工】				
掘削		((1.100+1.998)×1/2×0.876)×10.0	m3	13.57
埋戻		((1.100+1.998)×1/2×0.876-1/4×0.576^2×π)×10.0	m3	10.96
残土処分		13.57-10.96/0.9	m3	1.39
基面整正		1.100×10	m2	11.00

単 位 数 量 計 算 書

種　別： 暗渠排水管　波状管φ500（有孔ダブル）　　10.0m 当り

暗渠排水管（有孔）

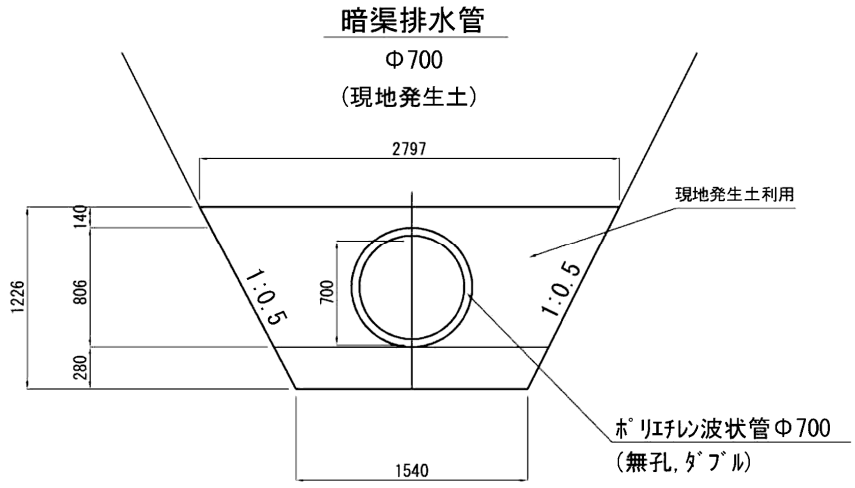
Φ500



名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【土工】				
掘削		((1.100+1.998)×1/2×0.876)×10.0	m3	13.57
基面整正		1.100×10	m2	11.00
残土処分		13.57	m3	13.57

単 位 数 量 計 算 書

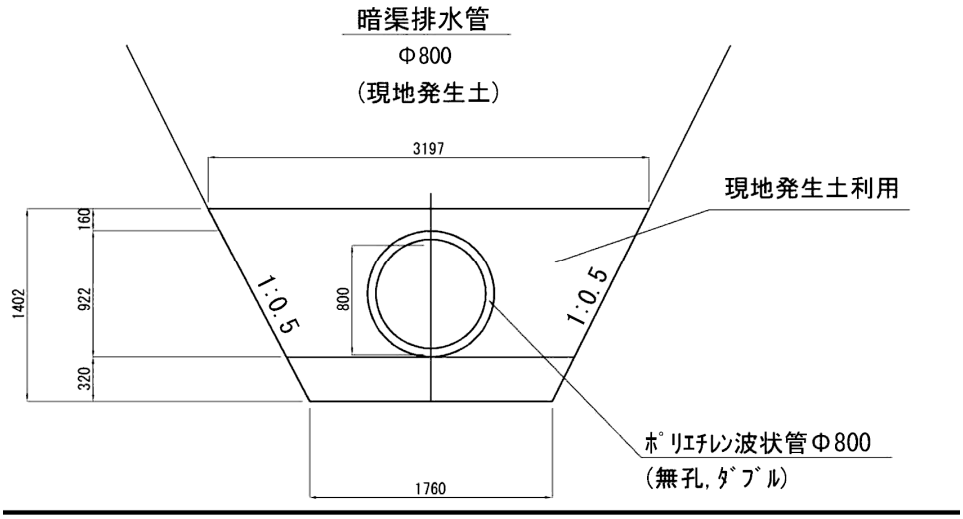
種　別：暗渠排水管　波状管φ700（無孔ダブル）　　10.0m 当り



名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【土工】				
掘削		((1.540+2.797)×1/2×1.226)×10.0	m3	26.59
埋戻		((1.540+2.797)×1/2×1.226-1/4×0.806^2×π)×10.0	m3	21.48
残土処分		26.59-21.48/0.9	m3	2.72
基面整正		1.540×10	m2	15.40

単 位 数 量 計 算 書

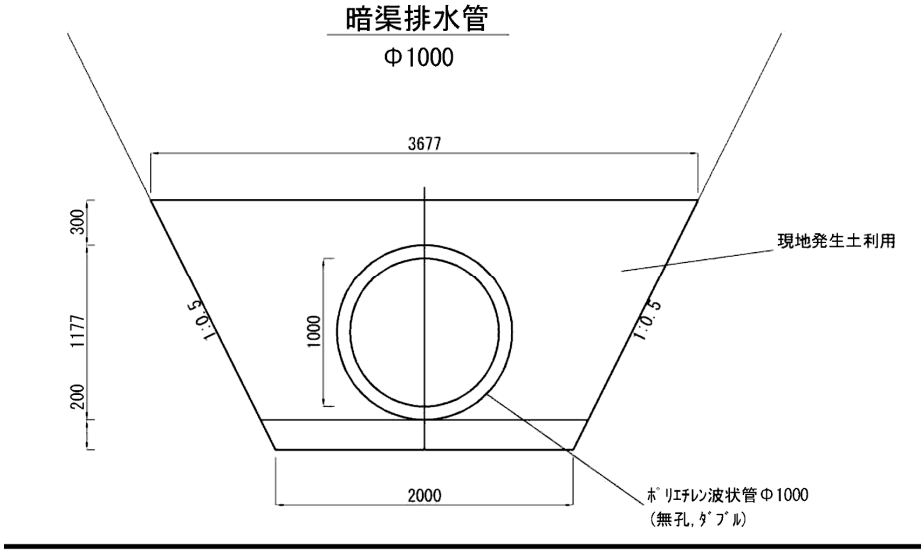
種　別： 暗渠排水管　波状管φ800（無孔ダブル）　　10.0m 当り



名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【土工】				
掘削		((1.760+3.197)×1/2×1.402)×10.0	m3	34.75
埋戻		((1.760+3.197)×1/2×1.402-1/4×0.922^2×π)×10.0	m3	28.07
残土処分		34.75-28.07/0.9	m3	3.56
基面整正		1.760×10	m2	17.60

単 位 数 量 計 算 書

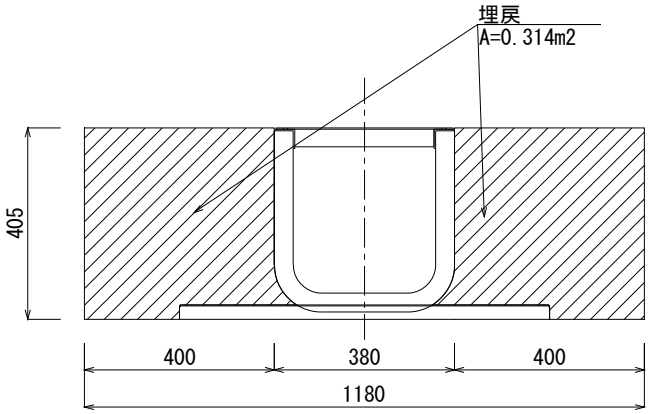
種　別： 暗渠排水管　波状管φ1000（無孔ダブル）　　10.0m 当り



名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【土工】				
掘削		((2.000+3.677)×1/2×1.677)×10.0	m3	47.60
埋戻		((2.000+3.677)×1/2×1.677-1/4×1.177^2×π)×10.0	m3	36.72
残土処分		47.60-36.72/0.9	m3	6.80
基面整正		2.00×10	m2	20.00

単 位 数 量 計 算 書

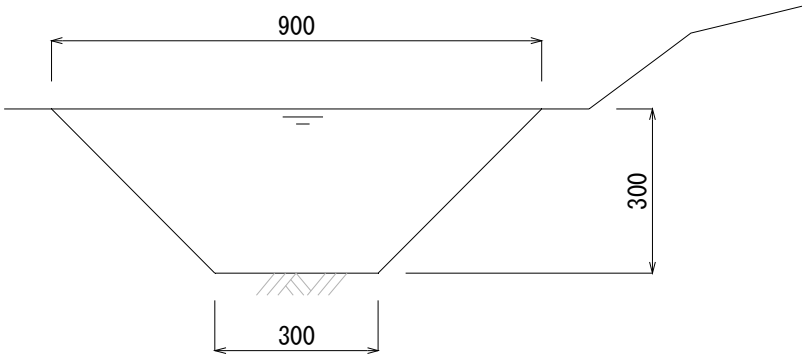
種　別： 角型U字溝300　　10.0m 当り



名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【土工】				
掘削		1.180×0.405×10	m3	4.78
埋戻		0.314×10	m3	3.14
残土処分		4.78-3.14/0.9	m3	1.29
基面整正		1.180×10	m2	11.80

単 位 数 量 計 算 書

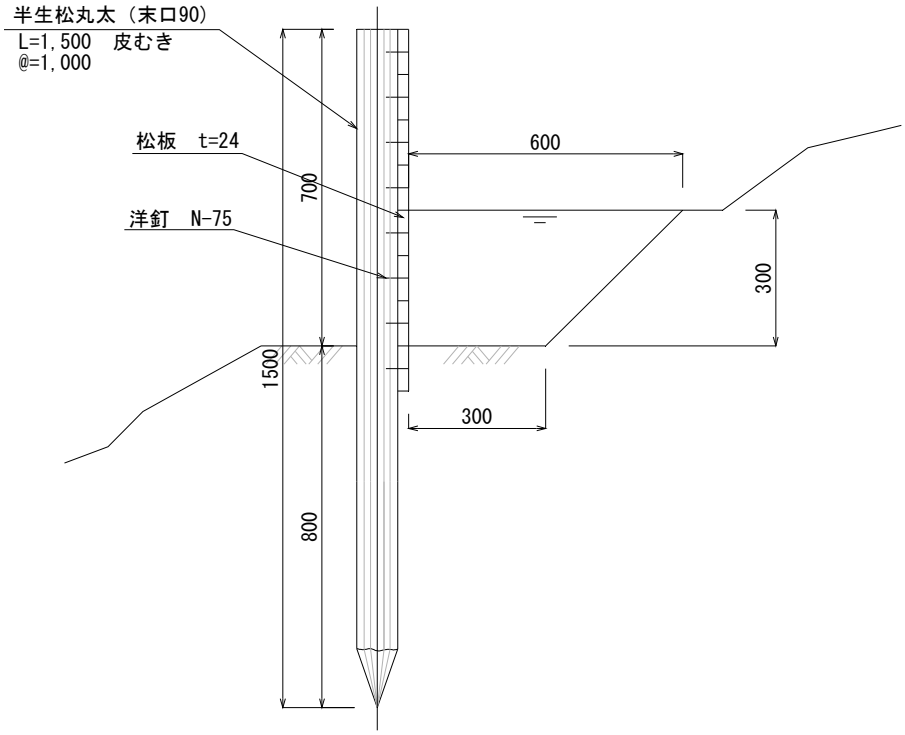
種　別： 素掘水路　　10.0m 当り



名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【土　工】				
掘　削		(0.300+0.900)*1/2*0.300*10.0	m3	1.80
残土処分		1.80	m3	1.80

単 位 数 量 計 算 書

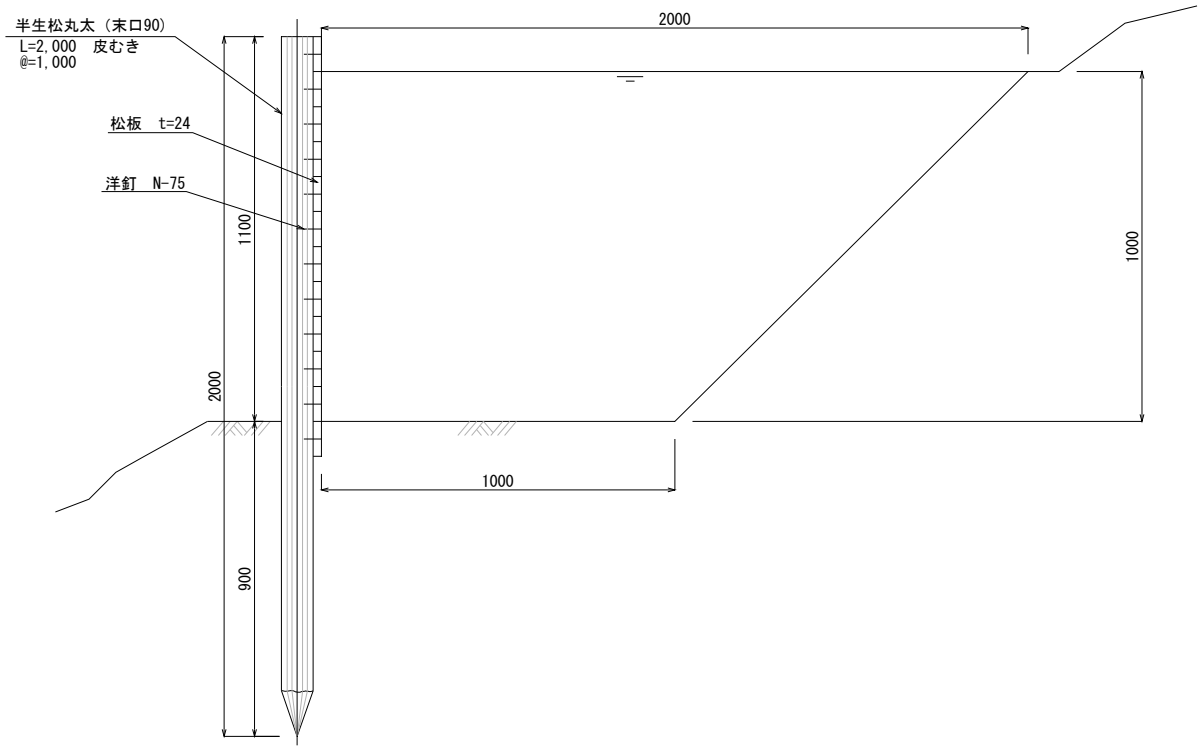
種　別： 板柵水路A　　10.0m 当り



名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【土工】				
掘削		(0.300+0.600)×(1/2)×0.300×10.0	m3	1.35
残土処分		1.35	m3	1.35

単 位 数 量 計 算 書

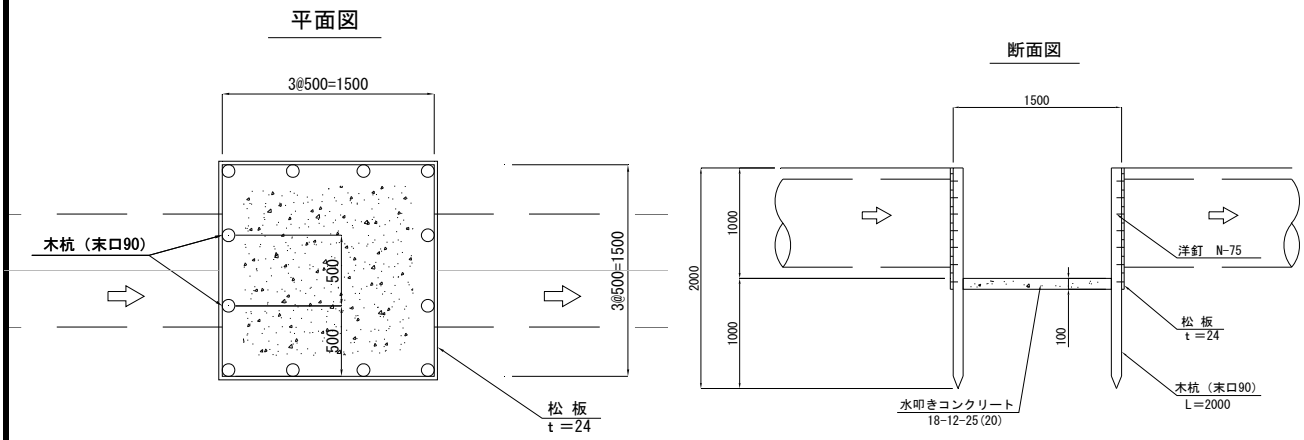
種　別： 板柵水路B　　10.0m 当り



名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【土工】				
掘削		(1.000+2.000)×(1/2)×1.000×10.0	m3	15.00
残土処分		15.00	m3	15.00

単 位 数 量 計 算 書

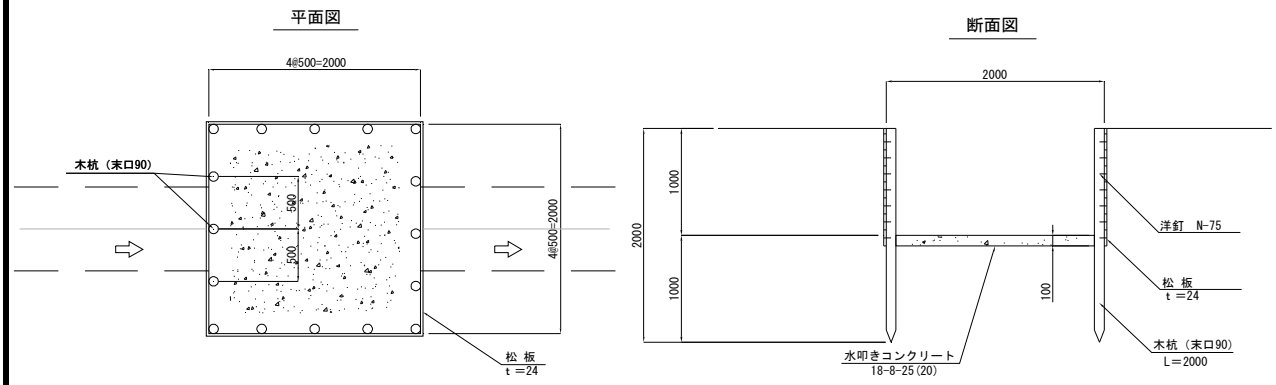
種　別： 板柵柵Ａ　　1箇所 当り



名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【土工】				
掘削		1.50×1.50×1.1	m3	2.48
残土処分		2.48	m3	2.48
基面整正		1.5×1.5	m2	2.25

単 位 数 量 計 算 書

種　別： 板柵桝B　　1箇所 当り

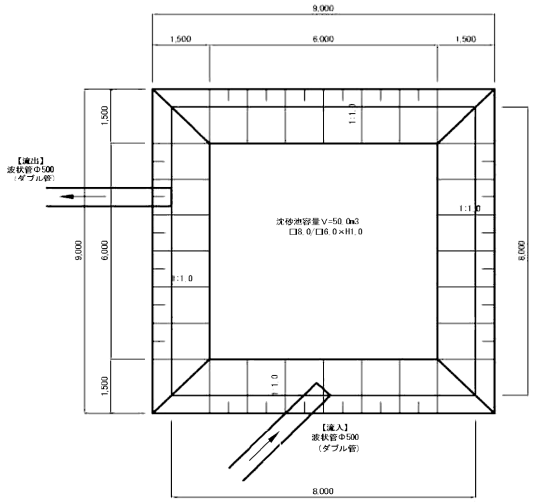


名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【土工】				
掘削		2.00×2.00×1.1	m3	4.40
残土処分		4.40	m3	4.40
基面整正		2.0×2.0	m2	4.00

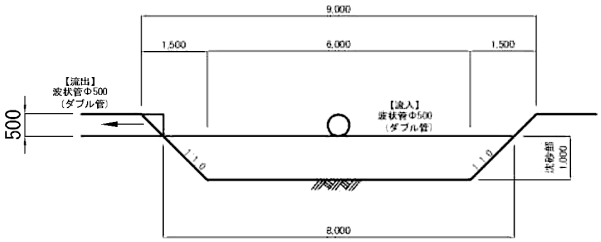
単 位 数 量 計 算 書

種　別：【土工】沈砂池③　　1.0箇所 当り

平 面 図



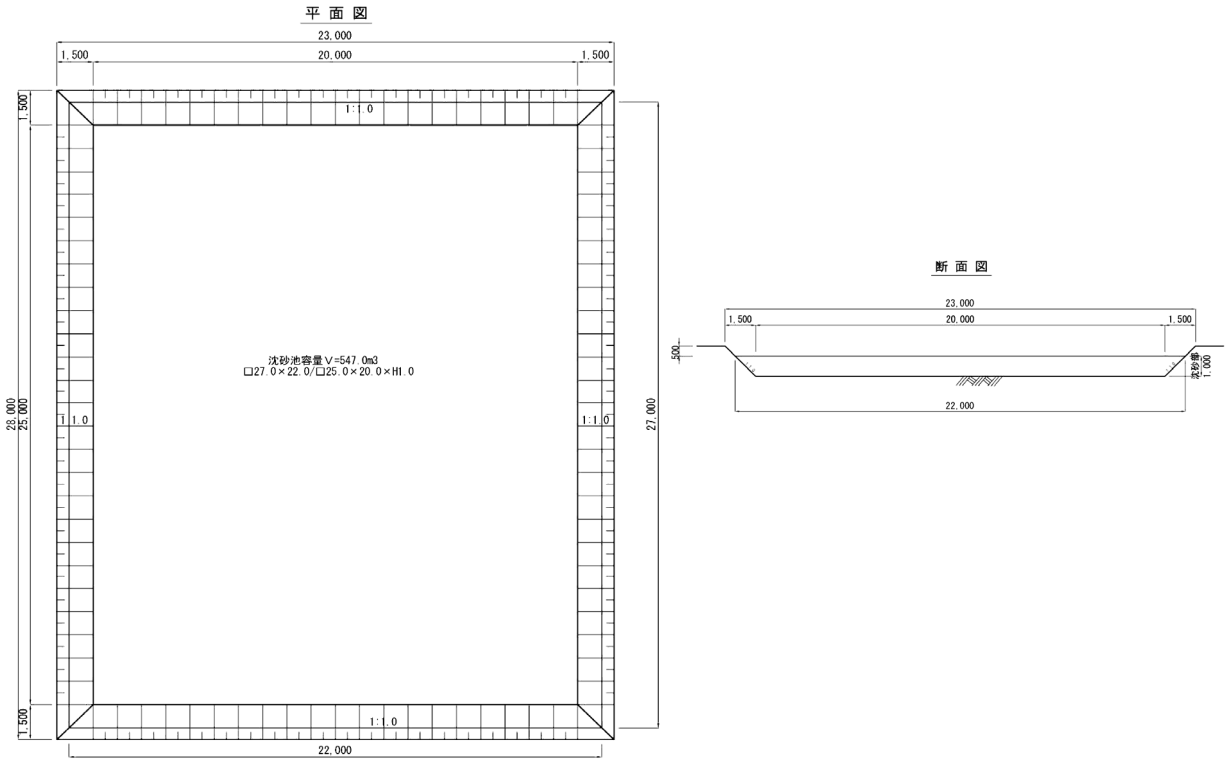
断 面 図



名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【土　工】				
掘　削		(6.00×6.00+9.00×9.00)/2×1.50	m3	87.75
残土処分		87.75	m3	87.75
法面整正		1.50×1.414×((6.00+9.00)÷2)×4	m2	63.63

単 位 数 量 計 算 書

種　別：【土工】沈砂池④⑤　　1.0箇所 当り

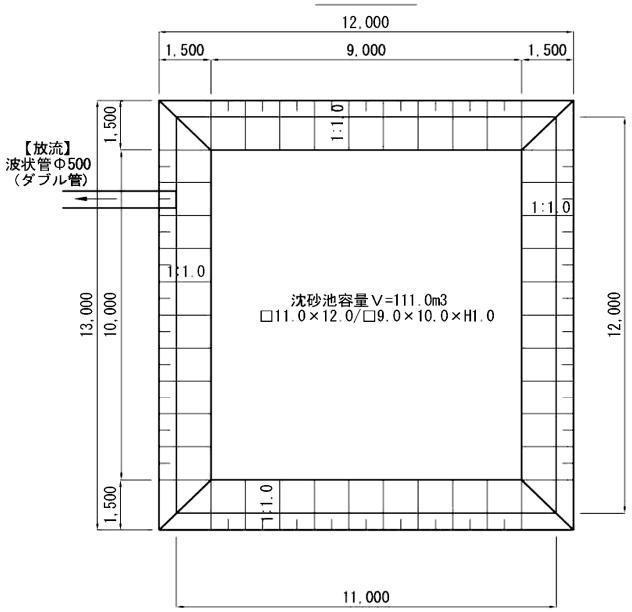


名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【土　工】				
掘　削		(25.00×20.00+28.00×23.00)/2×1.50	m3	858.00
残土処分		858.00	m3	858.00
法面整正		1.50×1.414×((28.00+25.00)÷2+(23.00+20.00)÷2)×2	m2	203.62

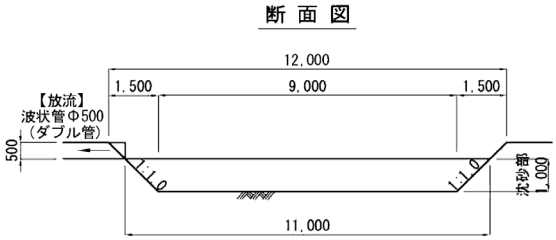
単 位 数 量 計 算 書

種　別：【土工】沈砂池⑥　　1.0箇所 当り

平 面 図



断 面 図



名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【土　工】				
掘　削		(9.00×10.00+12.00×13.00)/2×1.50	m3	184.50
残土処分		184.50	m3	184.50
法面整正		1.50×1.414×((13.00+10.00)÷2+(12.00+9.00)÷2)×2	m2	93.32

■基礎集計表

【管渠基礎工】

工種	規格	基礎延長 (m)	単位数量			基礎数量		
			基礎砕石 (m^3)			基礎砕石 (m^3)		
波状管	有孔管 φ500	48.10	10.96			52.72		
合計						52.72		

【側溝工】

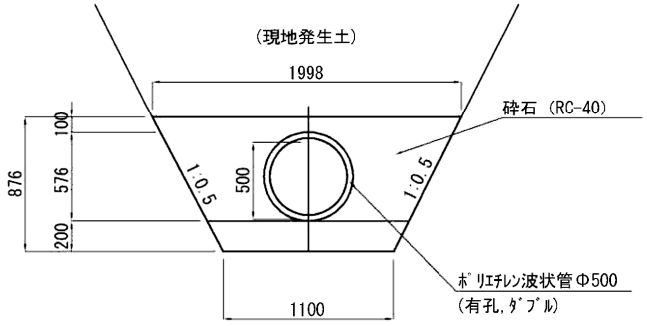
工種	規格	基礎延長 (m)	単位数量			基礎数量		
			高耐食性底部アングル (本)			高耐食性底部アングル (本)		
角型U字溝	300	125.70	10.00			125.70		
合計						125.70		

単 位 数 量 計 算 書

種　別： 暗渠排水管　波状管φ500（有孔ダブル）　　10.0m 当り

暗渠排水管（有孔）

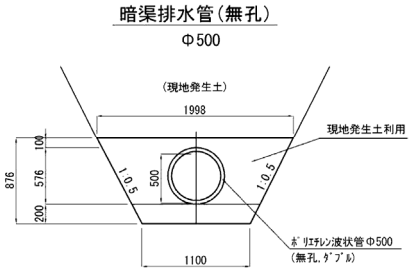
Φ500



名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【管布設】				
波状管	有孔管φ500		m	10.00
【管基礎】				
砕石基礎	RC-40	((1.100+1.998)×1/2×0.876-1/4×0.576^2×π)×10.0	m3	10.96

単 位 数 量 計 算 書

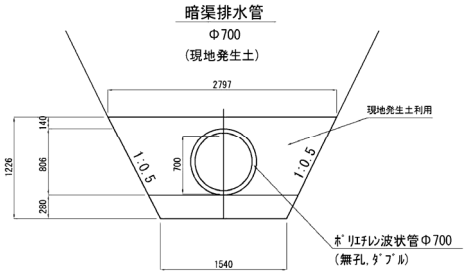
種　別：暗渠排水管　波状管φ500（無孔ダブル）　　10.0m 当り



名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【管布設】				
波状管	無孔管φ500		m	10.00

単 位 数 量 計 算 書

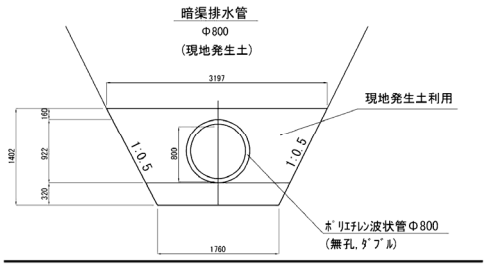
種　別：暗渠排水管　波状管φ700（無孔ダブル）　　10.0m 当り



名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【管布設】				
波状管	無孔管φ700		m	10.00

単 位 数 量 計 算 書

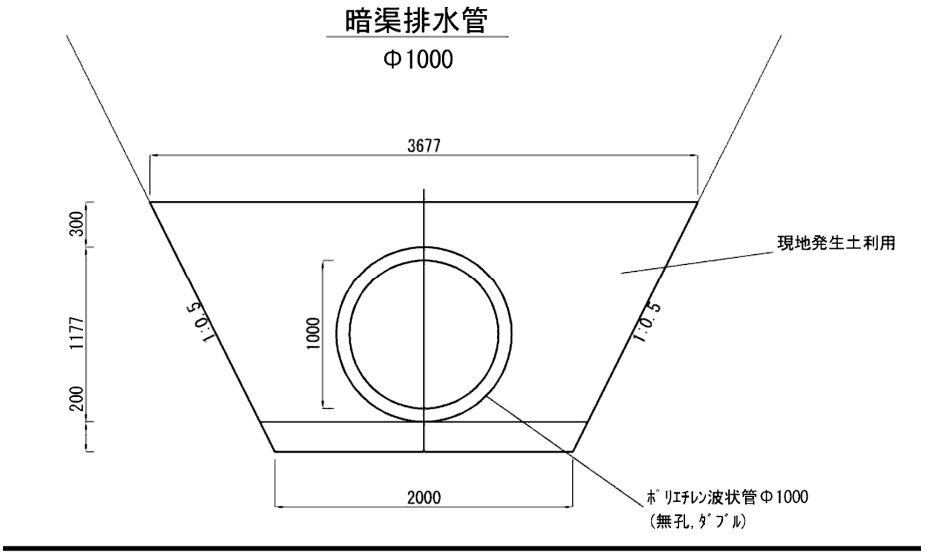
種　別：暗渠排水管　波状管φ800（無孔ダブル）　　10.0m 当り



名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【管布設】				
波状管	無孔管φ800		m	10.00

単 位 数 量 計 算 書

種　別：暗渠排水管　波状管φ1000（無孔ダブル）　　10.0m 当り

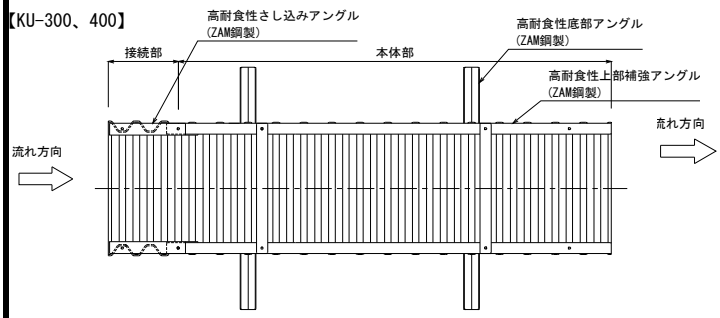


名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【管布設】				
波状管	無孔管φ1000		m	10.00

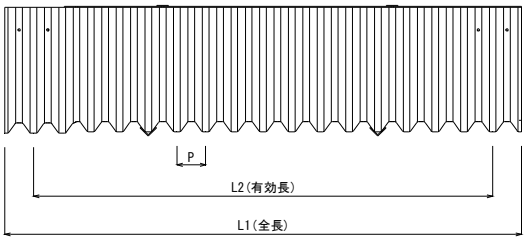
単 位 数 量 計 算 書

種　別： 角型U字溝300　　10.0m 当り

平 面 図



側 面 図



単位：mm

呼称	規格値						参考値						
	W1		H		L2		W2	W3	h	L1	P	断面積	質量
	基本寸法	許容範囲	基本寸法	許容範囲	基本寸法	許容範囲						(m2)	(kg/枚)
KU-300	300	288～312	375	360～390	2040	2040～2121	380	750	30	2200	80	0.113	21.5
KU-400	400	384～416	500	480～520	2040	2040～2121	480	900	30	2200	80	0.200	27
KU-500	500	480～520	500	480～520	2000	2000～2080	600	1100	50	2300	125	0.250	45
KU-600	600	576～624	600	576～624	2000	2000～2080	700	1200	50	2300	125	0.360	53
KU-700	700	672～728	700	672～728	2000	2000～2080	840	1400	60	2300	125	0.490	66
KU-800	800	768～832	800	768～832	2000	2000～2080	930	1500	60	2300	125	0.640	72
KU-1000	1000	960～1040	1000	960～1040	2000	2000～2080	1150	1900	70	2300	125	1.000	98
KU-1200	1200	1152～1248	1200	1152～1248	2000	2000～2080	1350	2000	70	2300	125	1.440	142

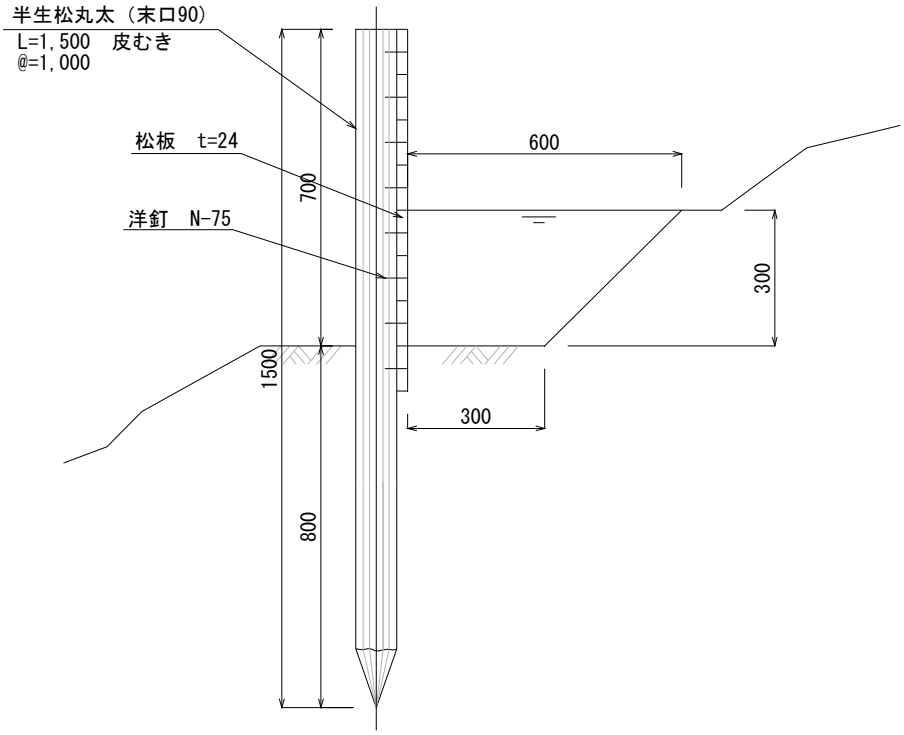
注1. 寸法の許容差は、W1，Hは±4%、L2は－0、＋4%とし、その他は参考値とします。
注2. アングル類はすべてZAM（高耐食溶融めっき鋼板）製です。
注3. 取付けボルトは溶融亜鉛めっきボルトです。
注4. 参考に示した質量には、アングル類の質量を含んでいます。
注5. 規格については予告なく変更することがあります。

名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【側溝布設】				
角型U字溝	KU-300		m	10.00
【基礎】				
高耐食性底部アングル	300用	2×5	個	10.00

単 位 数 量 計 算 書

側 面 図

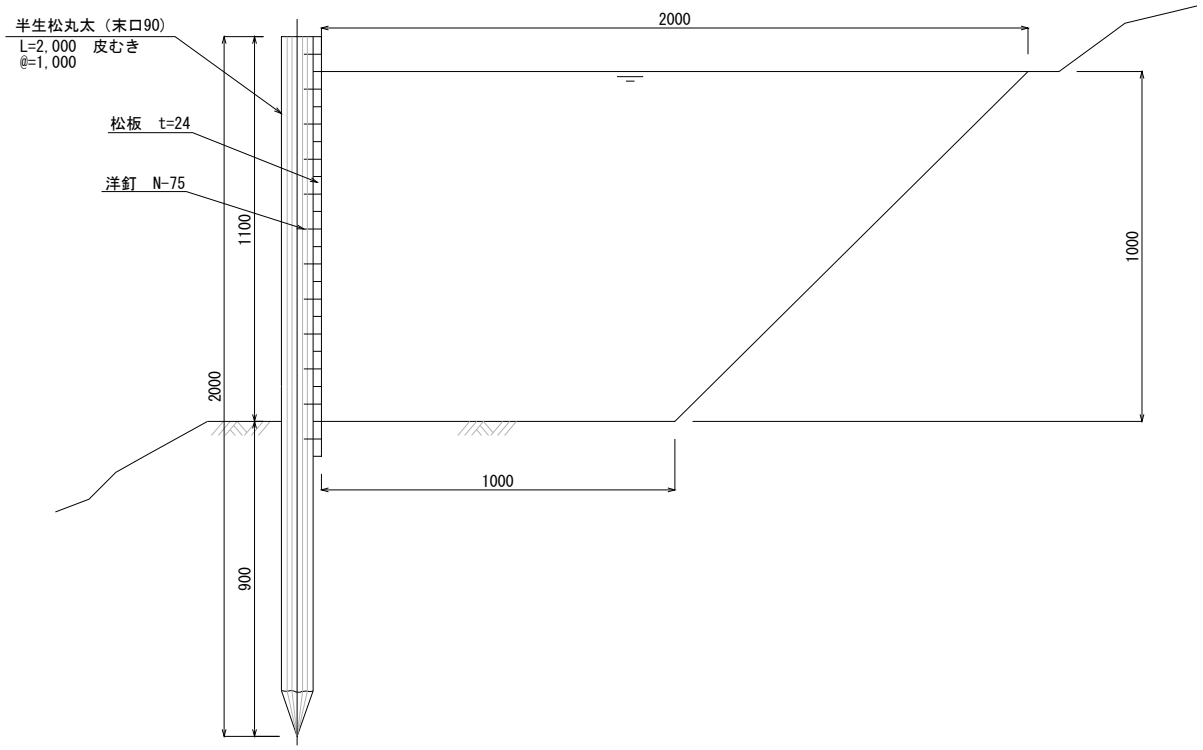
種　別： 板柵水路A　　10.0m 当り



名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【側溝布設】				
半生松丸太（末口90）	L=1500		本	10.00
松板	t=24	0.8×10	m2	8.00
		8.0*0.024	m3	0.19
洋釘	N=75	8×10	個	80.00
		80×1/184	kg	0.43

単 位 数 量 計 算 書

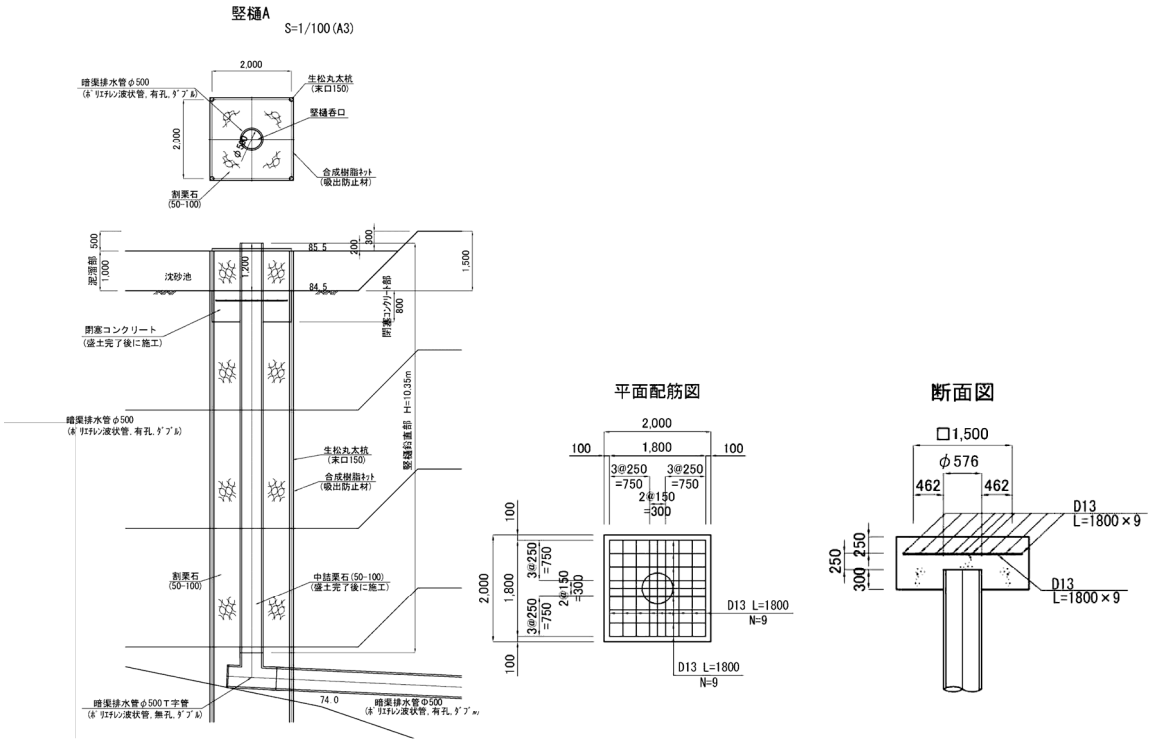
種　別： 板柵水路B　　10.0m 当り



名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【側溝布設】				
半生松丸太（末口90）	L=2000		本	10.00
松板	t=24	1.2×10	m2	12.00
		12.0*0.024	m3	0.29
洋釘	N=75	12×10	個	120.00
		120×1/184	kg	0.65

単 位 数 量 計 算 書

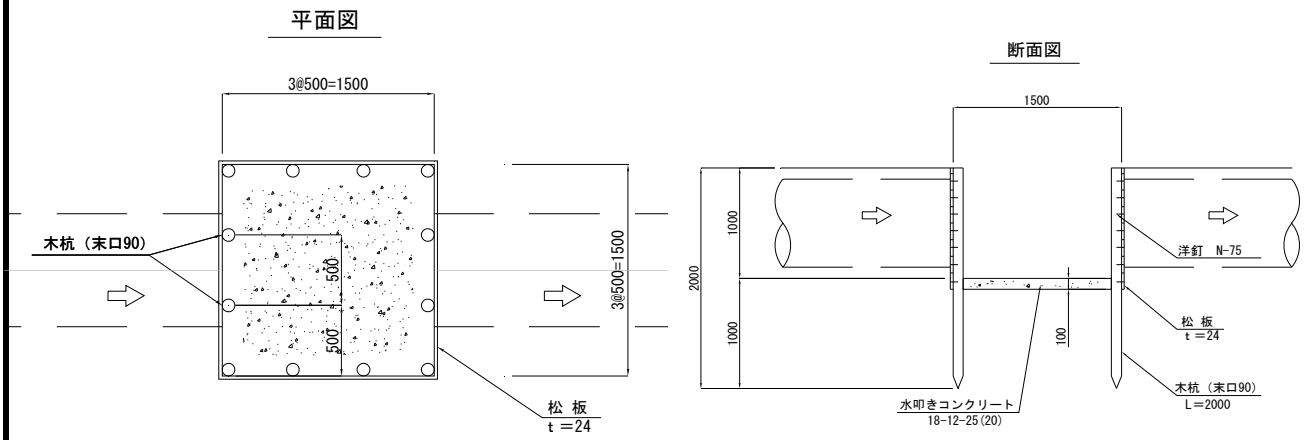
種　別： 竪樋A　　1式 当り



名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【管布設】				
暗渠排水管	有孔ダブル		m	10.35
ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝ波状管	φ500			
生松丸太杭	末口φ150　L=2.0m	11.90×4÷2.0	本	24.00
合成樹脂ネット	吸出防止材	2.0×4×10.15	m2	81.20
割栗石	50-100	(2.0×2.0×10.15)-(1/4×0.576^2×π×10.15)	m3	37.96
中詰栗石	50-100	1/4×0.500^2×π×8.35	m3	1.64
閉塞コンクリート	24-8-25	2.0×2.0×0.80	m3	3.20
閉塞ＣＯ型枠		2.0×4×0.80	m2	6.4
鉄筋組立・加工	D13	1.8*18*0.995	ｋｇ	32.24

単 位 数 量 計 算 書

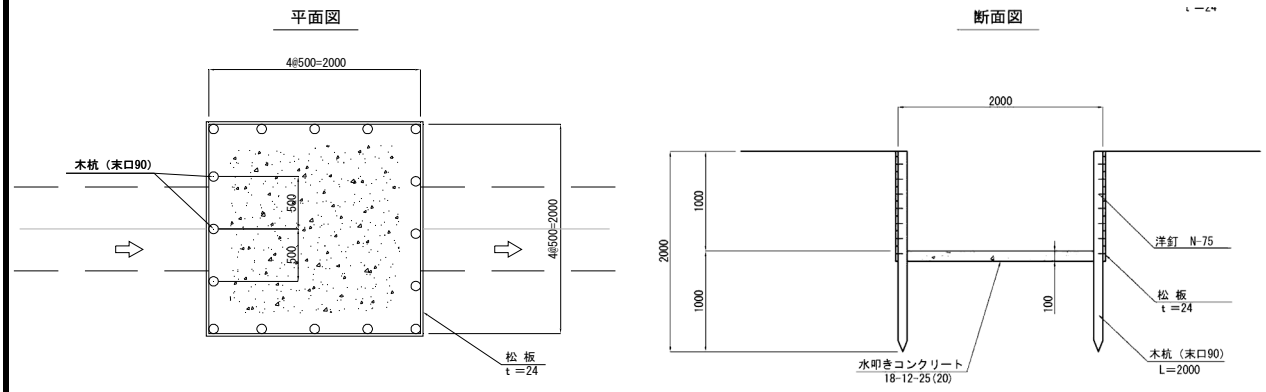
種　別： 板柵桝Ａ　　1箇所 当り



名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【桝布設】				
木杭	L=2000		本	12.00
松板	t=24	1.5×1.1×4	m2	6.60
		6.6*0.024	m3	0.16
洋釘	N-75	7 ×12	個	84.00
		84×1/184	kg	0.46
水叩きコンクリート	18-12-25(20)	1.5×1.5×0.1	m3	0.23

単 位 数 量 計 算 書

種　別： 板柵桝B　　1箇所 当り



名　　称	規格･寸法	算　　式	単位	数　　量
【桝布設】				
木杭	L=2000		本	16.00
松板	t=24	2.0×1.1×4	m2	8.80
		8.8*0.024	m3	0.21
洋釘	N-75	7 ×16	個	112.00
		112×1/184	kg	0.61
水叩きコンクリート	18-12-25(20)	2.0×2.0×0.1	m3	0.40

数 量 総 括 表　9. 共通仮設工(積上げ計上)

※ 計上数量:土木工事数量算出要領 1.6 設計表示単位及び数位(別表-1)により四捨五入。別表-1にない項目は類似工種に準じる。「ー」は他工種で計上する項目。

工　種	種　別	細　別	規格・寸法	単位	数　量	計上数量	摘　要
9. 共通仮設工(積上げ計上)	運搬費	重建設機械分解組立＋輸送(往復)	ブルドーザ 20t以上21t級以下	回	1	1	内訳は「1運搬費」による
		重建設機械分解組立＋輸送(往復)	バックホウ系 バケット1.0m3以上1.5m3以下	回	2	2	内訳は「1運搬費」による
		重建設機械分解組立＋輸送(往復)	中層混合機 20t超え60t以下	回	1	1	内訳は「1運搬費」による
		スラリープラント移設工	地盤改良工	回	1	1	内訳は「1運搬費」による
		改良機分解・組立費	自走式土質改良機	回	1	1	内訳は「1運搬費」による
	技術管理費	環境庁公示第46号溶出試験	六価クロム溶出試験	検体	11	11	内訳は「2技術管理費」による
		現場透水試験	揚水法	回	5	5	内訳は「2技術管理費」による
		改良供試体(室内試験、土の一軸圧縮試験)	乱さない試料 1試料2供試体	試料	5	5	内訳は「2技術管理費」による
		土の一軸圧縮試験	2供試体/試料　径35～50mm	試料	5	5	内訳は「2技術管理費」による
		標準貫入試験	砂・砂質土	回	5	5	内訳は「2技術管理費」による
		地盤の平板載荷試験	100kN以内(載荷板にかかる実荷重)	箇所	5	5	内訳は「2技術管理費」による
		土壌調査(1)	17品目＋溶出液作成料	式	1	1	内訳は「2技術管理費」による
		土壌調査(2)	11品目＋溶出液作成料	式	1	1	内訳は「2技術管理費」による

1.運搬費（積上げ）
質量20t以上の建設機械及び質量3t以上の特殊機材の分解組立並びに輸送に要する費用は、共通仮設費率に含まれないため、積上げにより計上する。

項目	規格	回数	単位	適用区分	摘要
重建設機械分解組立＋輸送（往復）	ブルドーザ 20t以上21t級以下	1	回	質量20t以上の建設機械	造成工に使用。搬入及び搬出（往復1回）
重建設機械分解組立＋輸送（往復）	バックホウ系 バケット1.0m3以上1.5m3以下	2	回	質量20t以上の建設機械	造成工に使用。搬入及び搬出（往復1回）
重建設機械分解組立＋輸送（往復）	中層混合機 20t超え60t以下	1	回	質量20t以上の建設機械	地盤改良工（中層混合処理工）に使用。搬入及び搬出（往復1回）
スラリープラント移設工	固化材スラリープラント一式	1	回	質量3t以上の特殊機材	地盤改良工（中層混合処理工）に使用。設置及び撤去
改良機分解・組立費	自走式土質改良機	1	回	質量3t以上の特殊機材	土質改良工に使用。分解及び組立
計		**6**	**回**		

※ 改良機の現場内における設置・撤去は、造成工の土工に計上する。
※ 仮設材（敷鉄板、覆工板等）の運搬、及び質量20t未満の建設機械の搬入・搬出・現場内小運搬は、共通仮設費率により措置するため本表には計上しない。

2.技術管理費(積上げ)特別な品質管理等

品質管理基準(土木工事施工管理基準及び規格値)に記載されている試験は、共通仮設費率により措置する。積上げの対象は、品質管理基準に記載されている項目以外の土質等試験、平板載荷試験・ボーリング・サウンディング等の原位置試験、軟弱地盤等における計器の設置及び測定等とする。

試験・調査項目	規格	単位	数量	算定式	数量の根拠
環境庁公示第46号溶出試験	六価クロム溶出試験	検体	11	＝施工区分5×固化材添加量2区分＋中層混合処理工1	セメント及びセメント系固化材を使用した改良土の六価クロム溶出試験実施要領(案)(国土交通省)により、改良土の六価クロム溶出試験を行う。施工区分は補強土壁部、搬入道路部、土堰堤部、場内及び水処理施設造成部の5区分、固化材添加量は50kg/m3及び100kg/m3の2区分とし、中層混合処理工(WILL工法)を別に1検体とする
現場透水試験	揚水法	回	5	＝施工範囲5区分×1回	改良体及び遮水工下地の透水性を確認する
改良供試体(室内試験、土の一軸圧縮試験)	乱さない試料 1試料2供試体	試料	5	＝施工範囲5区分×1試料	工事仕様書 第Ⅱ編第2章第6節3により、改良後の強度を確認する
土の一軸圧縮試験	2供試体/試料　径35～50mm	試料	5	＝施工範囲5区分×1試料	工事仕様書 第Ⅱ編第3章第3節3により、設計の安定計算で用いた土質定数との整合を確認する
標準貫入試験	砂・砂質土	回	5	＝施工範囲5区分×1回	改良後の地盤の支持力を確認する
地盤の平板載荷試験	100kN以内(載荷板にかかる実荷重)	箇所	5	＝施工範囲5区分×1箇所	改良地盤の支持力を確認する
土壌調査(1)	17品目＋溶出液作成料	式	1		掘削した現地発生土を場内で盛土材として利用するため、自然由来の重金属等に係る土壌の溶出量試験を行う。品質管理基準に記載のない試験であるため積上げの対象とする
土壌調査(2)	11品目＋溶出液作成料	式	1		同上

※　施工範囲5区分は、補強土壁部、搬入道路部、土堰堤部、場内及び水処理施設造成部の5区分である。
※　盛土材としての適否に係る土質試験(粒度、含水比、液性限界・塑性限界、突固め、現場密度)は、品質管理基準に記載された試験であるため共通仮設費率により措置する。

3.積上げの対象としない項目

次の項目は、共通仮設費率により措置し、又は工事仕様書により受注者の負担とするため、積上げによる計上を行わない。

費目・区分	項目	単位	積上げの対象としない理由
土質試験	突固めによる土の締固め試験	試料	品質管理基準に記載された試験であるため、共通仮設費率により措置する
土質試験	現場密度の測定（砂置換法・RI法）	箇所	同上
土質試験	土の粒度、含水比、液性限界・塑性限界試験	試料	同上
土質試験	盛土材としての適否に係る土質試験	試料	同上
土質試験	植生工に係る土質・土壌試験	箇所	植生工の施工に伴う品質管理として受注者が行う試験であり、共通仮設費率により措置する。試験基準は工事仕様書 第Ⅱ編第2章第7節5による
コンクリート	圧縮強度試験、スランプ、空気量	回	品質管理基準に記載された試験であり、かつ工事仕様書 第Ⅱ編第2章第8節6(3)により受注者の負担とする
試験盛土	試験盛土	式	工事仕様書 第Ⅱ編第3章第3節4により受注者の負担とする
原位置試験	ボーリング（追加調査）	m	工事仕様書 第Ⅱ編第2章第3節1により、受注者が必要と判断して行う追加調査は受注者の負担とする
原位置試験	床掘底面の地耐力の確認	箇所	工事仕様書 第Ⅱ編第2章第5節1(4)により受注者の負担とする。改良地盤の支持力確認に係る平板載荷試験は「2技術管理費」に計上する
その他	工事測量	式	工事仕様書 第Ⅱ編第2章第1節5により受注者の負担とする
その他	浸出水集水ピットの水張試験	回	工事仕様書 第Ⅱ編第3章第7節12により受注者の負担とする
遮水工	遮水シート接合部の検査	m	工事仕様書 第Ⅰ編第2章第16節5により、工事に係る検査及び試験に要する費用は受注者の負担とする
準備費	モニタリング工（地下水観測井　設置深度H=20.0m　2箇所）	箇所	直接工事費（モニタリング施設工事）に計上する
仮設費	モニタリングボーリング搬入組立・撤去、動力給水	式	同上
安全費	交通誘導員・機械の誘導員	人	直接工事費に計上する
事業損失防止施設費	家屋調査、井戸調査、騒音振動測定	式	工事仕様書に調査の定めがないため、計上しない
事業損失防止施設費	濁水対策（仮設沈砂池）	式	工事仕様書 第Ⅰ編第2章第18節4及び第Ⅱ編第2章第2節1により設置するが、防災施設工（仮設沈砂池）に計上する
役務費	土地借上げ	m2・月	運土計画により掘削土は全量を場内で処理するため、場外の借地は生じない
役務費	電力・用水の基本料	ヶ月	一括発注される浸出水処理施設等建設工事において計上する
営繕費	監督員詰所及び施工監理業務受託者詰所	式	一括発注される浸出水処理施設等建設工事において計上する
営繕費	現場事務所、試験室、宿舎、倉庫	式	共通仮設費率により措置する