

工 事 名	山梨西部広域環境組合 新ごみ処理施設造成工事（２工区）		事 業 区 分				
			工 事 区 分				
工 種	種 別	細 別	規 格	単位	集計表数量	総括表数量	備 考
敷地造成工	盛土工	路体盛土	（土砂）	m3	44737.9	44,700	
		路床盛土	（土砂）	m3	36464.5	36,500	
		土砂等運搬 土羽土	積込 （良質土）	m3	1048.9	1,050	
	法面整形工	法面整形（盛土部） 土羽土	法面締固め：有 （良質土）	m2	3146.8	3,150	
法面工	植生工	張芝		m2	3146.8	3,150	
擁壁工	作業土工	床掘り	（土砂）	m3	13363.2	13,400	
		埋戻し	（土砂）	m3	2551.5	2,550	
		基面整正		m2	2837.8	2,840	
	逆T型擁壁工	本体工	H3800, B2250, L2000 標準・異形・端版	本	107.0	107	
		基礎工 敷モルタル	1：3	m3	8.9	9	
		基礎工 基礎コンクリート	18-8-25BB	m3	2603.7	2,604	
		基礎工 型枠		m2	202.4	202	
		基礎工 基礎碎石	RC-40 t=210	m2	2837.8	2,840	
		底版現場打工 底版コンクリート	24-8-25BB	m3	102.4	102	
		底版現場打工 型枠		m2	83.4	83	
		底版現場打工 鉄筋	SD345 D25	t	4.93	5	
		底版現場打工 鉄筋	SD345 D19	t	2.77	3	
		底版現場打工 鉄筋	SD345 D13	t	2.69	3	
		底版現場打工 機械式継手	打継用 D25用	本	806.0	806	
		底版現場打工 機械式継手	打継用 D19用	本	806.0	806	
		目地工 コーキング材	変形シリコン系	m	190.3	190	
		目地工 シール材	水膨張	m	190.3	190	
		目地工 目地コーキング	弾性シーリング	m	508.3	508	
		目地工 防水工	防水シート+緩衝材	m	459.0	459	
		上下接合工 モルタル充填継手	正面 D16 (5UX相当)	本	15.0	15	

工 事 名	山梨西部広域環境組合 新ごみ処理施設造成工事（２工区）		事 業 区 分				
			工 事 区 分				
工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	集計表数量	総括表数量	備 考
		上下接合工					
		モルタル充填継手	正面 D22 (7UX相当)	本	18.0	18	
		上下接合工					
		SSモルタル	15kg/袋	袋	4.0	4	
		調整池底版工					
		コンクリート	18-8-40BB	m3	609.9	610	
		調整池底版工					
		型枠		m2	373.0	373	
		調整池底版工					
		溶接金網	D13 200×200 2m×4m	t	29.69	30	
		調整池底版工					
		アンカー筋	D13 L=1430	t	2.89	3	
		目地工					
		目地材	t=20	m2	105.4	105	
		目地工					
		アンカー筋	B=200 センターバブル型	m	351.3	351	
仮設工	工事用道路工	敷鉄板	設置・撤去	m2	1229.0	1,229	
		敷鉄板賃料	22×1524×6096	枚	132	132	
		仮設材積み込み、取卸し		t	211.7	212	
	地下水位低下工	ウエルポイント	ウエルポイント 設置・撤去	本	215	215	
			ウエルポイント ポンプ設置・撤去	組	2	2	
			ウエルポイント ポンプ運転管理	日	235	235	
			ウエルポイント 工損料	式	1	1	
			ウエルポイント ポンプ損料	日	235	235	
			ウエルポイント ポンプ損料	組	2	2	
			ウエルポイント 損料	日	243	243	
			ウエルポイント 損料	本	215	215	
			ヘッダーライン 損料	日	243	243	
			ヘッダーライン 損料	m	320.6	321	
			ジェット装置 損料	式	1	1	
			ジェット装置 損料	日	5	5	
	防護施設工	仮囲い	設置・撤去	m	829	829	
		仮囲い賃料	H=3000	日	330	330	

工 事 名	山梨西部広域環境組合 新ごみ処理施設造成工事（2工区）		事 業 区 分				
			工 事 区 分				
工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	集計表数量	総括表数量	備 考
	防塵対策工	タイヤ洗浄装置賃料	前後輪型・乾式 排出口高250mm	台・日	330	330	
	交通管理工	交通誘導警備員A		人・日	283	283	
		交通誘導警備員B		人・日	110	110	

残 土 土 量 数 量 集 計 表

[illegible]

土 工 計 算 表

[illegible]

土工体積計算書（土工）

一次造成（250.5エリア：赤色着色）

名称	D		E		F		G		H		I		J		K		L		M		N		O		P		Q		R		
1																									250.50		250.50		250.50		
																									247.50	3	247.50	3	247.50		
																									3.00	82.6	3	160.2	3.00		
2																					250.50		250.50		250.50	247.8	250.50	480.6	250.50		
																					247.50	3.000	247.50	3	247.50	3	247.50	3	247.50		
3																	250.50		250.50		250.50	154.8	3.00	316.6	3.00	400.0	3	263.0	3		
																	247.50	3.000	247.50	3.000	247.50	3.000	247.50	3	247.50	3.000	247.50	3	247.50		
																	3.00	227.5	3.00	389.9	3.00	400.0	3.00	400.0	3.00	400.0	3	261.7	3		
4											248.82		249.71		250.50		250.50	682.5	250.50	1169.7	250.50	1200.0	250.50	1200.0	250.50	1200.0	250.50	785.1	250.50		
											247.50	1.715	247.50	2.530	247.50	2.968	247.50	3.000	247.50	3.000	247.50	3.000	247.50	3.000	247.50	3.000	247.50	3	247.50		
											1.32	110.5	2.21	368.0	3.00	459.8	3.00	400.0	3.00	400.0	3.00	400.0	3.00	400.0	3.00	400.0	3	260.4	3		
5							247.16		247.85		248.79	189.5	249.54	931.0	250.37	1364.7	250.50	1200.0	250.50	1200.0	250.50	1200.0	250.50	1200.0	250.50	1200.0	250.50	781.2	250.50		
							247.50	-0.053	247.50	0.610	247.50	1.510	247.50		247.50	2.968	247.50	3.000	247.50	3.000	247.50	3.000	247.50	3	247.50	3.000	247.50	3	247.50		
							-0.34	164.0	0.35	338.1	1.29	280.6	2.04		2.87	290.7	3.00	400.0	3.00	400.0	3.00	400.0	3.00	400.0	3.00	400.0	3	259.1	3		
6							247.29	-8.7	247.49	206.2	248.31	423.7	249.40		250.50	862.8	250.50	1200.0	250.50	1200.0	250.50	1200.0	250.50	1200.0	250.50	1200.0	250.50	777.3	250.50		
							247.50	0.127	247.50	0.435	247.50		247.50		247.50	3.000	247.50	3.000	247.50	3.000	247.50	3.000	247.50	3	247.50	3.000	247.50	3	247.50		
							-0.21	383.6	-0.01	207.8	0.81		1.90		3.00	182.6	3.00	400.0	3.00	400.0	3.00	400.0	3.00	400.0	3.00	400.0	3	257.8	3		
7							247.76	48.7	247.97	90.4	247.97				250.50	547.8	250.50	1200.0	250.50	1200.0	250.50	1200.0	250.50	1200.0	250.50	1200.0	250.50	773.4	250.50		
							247.50	0.682	247.50		247.50				247.50		247.50	3.000	247.50	3.000	247.50	3.000	247.50	3	247.50	3.000	247.50	3	247.50		
							0.26	229.2	0.47		0.47				3.00		3.00	564.5	3.00	400.0	3.00	400.0	3.00	400.0	3.00	400.0	3	256.5	3		
8							248.50	156.3	248.50								250.50	1693.5	250.50	1200.0	250.50	1200.0	250.50	1200.0	250.50	1200.0	250.50	769.5	250.50		
							247.50		247.50								247.50	3.000	247.50	3.000	247.50	3.000	247.50	3	247.50	3.000	247.50	3	247.50		
							1.00		1.00								3.00	387.8	3.00	400.0	3.00	400.0	3.00	400.0	3.00	400.0	3.00	255.2	3		
9																	250.50	1163.4	250.50	1200.0	250.50	1200.0	250.50	1200.0	250.50	1200.0	250.50	765.6	250.50		
																	247.50	3.000	247.50	3.000	247.50	3.000	247.50	3	247.50	3.000	247.50	3	247.50		
																	3.00	381.4	3.00	400.0	3.00	400.0	3.00	400.0	3.00	400.0	3.00	253.9	3.00		
10																	250.50	1144.2	250.50	1200.0	250.50	1200.0	250.50	1200.0	250.50	1200.0	250.50	761.7	250.50		
																	247.50	3.000	247.50	3.000	247.50	3.000	247.50	3	247.50	3.000	247.50	3	247.50		
																	3.00	382.7	3.00	400.0	3.00	400.0	3.00	400.0	3.00	400.0	3.00	252.6	3.00		
11																	250.50	1148.1	250.50	1200.0	250.50	1200.0	250.50	1200.0	250.50	1200.0	250.50	757.8	250.50		
																	247.50	3.000	247.50	3.000	247.50	3.000	247.50	3	247.50	3.000	247.50	3	247.50		
																	3.00	171.2	3.00	179.8	3.00	181.1	3.00	223.4	3.00	346.1	3.00	251.3	3.00		
12																	250.50	513.6	250.50	539.4	250.50	543.3	250.50	670.2	250.50	1038.3	250.50	753.9	250.50		
																	247.50		247.50		247.50		247.50		247.50	3.000	247.50	3	247.50		
																	3.00		3.00		3.00		3.00		3.00	216.0	3.00	241.8	3.00		
13																											250.50	648.0	250.50	725.4	250.50
																											247.50	3.000	247.50	3	247.50
																											3.00	165.4	3.00	146.2	3.00
14																											250.50	496.2	250.50	438.6	250.50
																											247.50		247.50		247.50
																											3.00		3.00		3.00
面積合計							776.8		545.9			391.1		368.0		933.1		3315.1		3369.7			3535.9		3740.0		4410.1		3119.7		24505.4
盛土合計							196.3		296.6			613.2		931.0		2775.3		9945.3		10109.1			10607.7		11220.0		13230.3		9359.1		69283.9

計算凡例

①造成地盤高		⑦造成地盤高
②現況地盤高	(③+⑥+⑨+⑫) /4=⑬平均高	⑧現況地盤高
①-②=③差	⑭面積	⑦-⑧=⑨差
④造成地盤高	⑬×⑭=⑯土量	⑩造成地盤高
⑤現況地盤高		⑪現況地盤高
④-⑤=⑥差		⑩-⑪=⑫差

土工体積計算書 (土工)

一次造成 (248.5エリア：橙色着色)

[illegible]

計算凡例

①造成地盤高		⑦造成地盤高
②現況地盤高	(③+⑥+⑨+12) 4=⑬平均高	⑧現況地盤高
①-②=③差	⑭面積	⑦-⑧=⑨差
④造成地盤高	⑬×⑭=⑮土量	⑩造成地盤高
⑤現況地盤高		⑪現況地盤高
④-⑤=⑥差		⑩-⑪=⑫差

土 工 体 積 計 算 書 （土工）

一次造成（247.0エリア：桃色着色）

名称	D		E		F		G		H		I		J		K		L		M		N		O		P		Q		R
1																													
2																													
3																													
4																													
5																													
6	247.00		247.00		247.00		247.00																						
	247.00	0.000	247.00	0.000	247.00	0.000	247.00																						
	0.00	96.2	0.00	319.2	0.00	374.1	0.00																						
7	247.00	0.0	247.00	0.0	247.00	0.0	247.00																						
	247.00	0.000	247.00	0.000	247.00	0.000	247.00																						
	0.00	373.4	0.00	400.0	0.00	576.7	0.00																						
8	247.00	0.0	247.00	0.0	247.00	0.0	247.00		247.00						247.00		247.00												
	247.00	0.000	247.00	0.000	247.00	0.000	247.00	0.000	247.00						247.00	0.000	247.00												
	0.00	373.7	0.00	400.0	0.00	400.0	0.00	322.9	0.00						0.00	187.9	0.00												
9	247.00	0.0	247.00	0.0	247.00	0.0	247.00	0.0	247.00		247.00		247.00		247.00	0.0	247.00												
	247.00	0.000	247.00	0.000	247.00	0.000	247.00	0.000	247.00	0.000	247.00	0.000	247.00	0.000	247.00	0.000	247.00												
	0.00	374.0	0.00	400.0	0.00	400.0	0.00	397.5	0.00	347.9	0.00	455.8	0.00	563.9	0.00	292.6	0.00												
10	247.00	0.0	247.00	0.0	247.00	0.0	247.00	0.0	247.00	0.0	247.00	0.0	247.00	0.0	247.00	0.0	247.00												
	247.00	0.000	247.00	0.000	247.00	0.000	247.00	0.000	247.00	0.000	247.00	0.000	247.00	0.000	247.00	0.000	247.00												
	0.00	423.0	0.00	400.0	0.00	400.0	0.00	400.0	0.00	400.0	0.00	400.0	0.00	400.0	0.00	291.3	0.00												
11	247.00	0.0	247.00	0.0	247.00	0.0	247.00	0.0	247.00	0.0	247.00	0.0	247.00	0.0	247.00	0.0	247.00												
	247.00		247.00	0.000	247.00	0.000	247.00	0.000	247.00	0.000	247.00	0.000	247.00	0.000	247.00	0.000	247.00												
	0.00		0.00	381.8	0.00	400.0	0.00	400.0	0.00	400.0	0.00	400.0	0.00	322.6	0.00	147.5	0.00												
12			247.00	0.0	247.00	0.0	247.00	0.0	247.00	0.0	247.00	0.0	247.00	0.0	247.00	0.0	247.00												
			247.00	0.000	247.00	0.000	247.00	0.000	247.00	0.000	247.00	0.000	247.00		247.00		247.00												
			0.00	160.3	0.00	450.7	0.00	400.0	0.00	399.6	0.00	230.4	0.00		0.00		0.00												
13				0.0	247.00	0.0	247.00	0.0	247.00	0.0	247.00	0.0																	
					247.00		247.00	0.000	247.00	0.000	247.00																		
					0.00		0.00	197.8	0.00	134.1	0.00																		
14							247.00	0.0	247.00	0.0																			
							247.00		247.00																				
							0.00		0.00																				
面積合計		1640.3		2461.3		3001.5		2118.2		1681.6		1486.2		1286.5		919.3		0.0		0.0		0.0		0.0		0.0		0.0	
盛土合計		0.0		0.0		0.0		0.0		0.0		0.0		0.0		0.0		0.0		0.0		0.0		0.0		0.0		0.0	
																												総合計	
																												14594.9	
																												0	

計算凡例

①造成地盤高		⑦造成地盤高
②現況地盤高	(③+⑥+⑨+⑫) 4=⑬平均高	⑧現況地盤高
①-②=③差	⑭面積	⑦-⑧=⑨差
④造成地盤高	⑬×⑩=⑪土量	⑩造成地盤高
⑤現況地盤高		⑪現況地盤高
④-⑤=⑥差		⑩-⑪=⑫差

土工体積計算書（土工）

一次造成（246.9エリア：紫色着色）

名称	D	E	F	G	H	I	J	K	L	M	N	O	P	Q	R
1															
2															
3															
4															
5															
6															
7															
8															
9															
10															
11															
12								246.59	246.40	246.40	246.40	246.40	246.40	246.40	
								246.59	0.000	246.40	0.000	246.40	0.000	246.40	0.000
								0.00	136.4	0.00	228.6	0.00	40.0	0.00	40.0
13									0.0	246.51	0.0	246.40	0.0	246.40	0.0
										246.51	0.000	246.40	0.000	246.40	0.000
										0.00	71.6	0.00	95.8	0.00	83.2
14										0.0	246.40	0.0	246.40	0.0	246.40
											246.40		246.40		246.40
											0.00		0.00		0.00
面積合計		0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	136.4	300.2	135.8	123.2	222.9
盛土合計		0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
															総合計
															918.5
															0

計算凡例

①造成地盤高		⑦造成地盤高
②現況地盤高	$\frac{③+⑥+⑨+⑫}{4}$ 平均高	⑧現況地盤高
①-②=③差	⑭面積	⑦-⑧=⑨差
④造成地盤高	⑭×⑩=⑬土量	⑩造成地盤高
⑤現況地盤高		⑪現況地盤高
④-⑤=⑥差		⑩-⑪=⑫差

土工体積計算書（土工）

一次造成（傾斜部：綠色着色）

名称	D		E		F		G		H		I		J		K		L		M		N		O		P		Q		R	
1									247.50		247.42		247.43		247.48		247.55		247.60		247.64		247.72		247.81		247.92		247.01	
									247.50	1.5	247.42	1.5	247.43	1.5	247.48	1.513	247.50	1.538	247.50	1.56	247.50	1.59	247.50	1.633	247.50	1.683	247.50	0.855	247.01	
									0.00	106.1	0.00	114.5	0.00	126.4	0.00	126.4	0.05	124.2	0.10	121.0	0.14	119.4	0.22	117.2	0.31	111.6	0.42	223.4	0.00	
2									250.50	159.2	250.50	171.8	250.50	189.6	250.50	191.2	250.50	191.0	250.50	188.8	250.50	189.8	250.50	191.4	250.50	187.8	250.50	191	247.21	
									247.50		247.50		247.50		247.50		247.50		247.50		247.50		247.50		247.50		247.50	1.5	247.21	
									3.00		3.00		3.00		3.00		3.00		3.00		3.00		3.00		3.00		3	127.0	0	
3									250.37		248.50						248.50		250.37								250.50	190.5	247.18	
									247.50	1.693	247.50						247.50	1.968	247.50								247.50	1.5	247.18	
									2.87	60.7	1.00						1.00	68.7	2.87								3	128.3	0	
4									249.40	102.8	248.50						248.50	135.2	250.50								250.50	192.5	247.14	
									247.50	1.178	247.50						247.50	2	247.50								247.50	1.5	247.14	
									1.90	14.5	1.00						1.00	74.6	3.00								3	129.6	0	
5					247.00		247.16		248.31	17.1	248.50						248.50	149.2	250.50								250.50	194.4	247.10	
					247.00	0.000	247.16		247.50	0.820	247.50						247.50	2	247.50								247.50	1.5	247.10	
					0.00	76.9	0.00		0.81	21.6	1.00						1.00	107.9	3.00								3	130.9	0	
6	247.73		247.00		247.00	0.0	247.29		247.97	17.7	248.50						248.50	215.8	250.50								250.50	196.4	247.07	
	247.50	0.115	247.00		247.00	0.065	247.29		247.50	0.735	247.50						247.50		247.50								247.50	1.5	247.07	
	0.23	101.7	0.00		0.00	21.1	0.00		0.47	7.0	1.00						1.00		3.00								3	132.2	0	
7	247.73	11.7	247.00		247.00	1.4	247.76		247.97	5.1	248.50						247.00		250.50								250.50	198.3	247.03	
	247.50		247.00		247.00	0.315	247.50		247.50		247.50						247.00	1.5	247.50								247.50	1.5	247.03	
	0.23		0.00		0.00	49.4	0.26		0.47		1.00						0.00	163.5	3.00								3	133.5	0	
8					247.00	15.6	248.50		248.50		248.50		248.50		248.50		247.00	245.3	250.50								250.50	200.3	247.00	
					247.00	0.500	247.50		247.50	0.375	247.50	0.375	247.50	0.500	247.50		247.00	1.5	247.50								247.50	1.5	247.00	
					0.00	66.0	1.00		1.00	52.5	1.00	56.0	1.00	79.8	1.00		0.00	126.0	3.00								3.00	134.8	0	
9					247.00	33.0	248.50		247.00	19.7	247.00	21.0	247.00	39.9	247.00		247.00	189	250.50								250.50	202.2	246.96	
					247.00		247.50		247.00		247.50		247.00		247.00		247.00	1.5	247.50								247.50	1.5	246.96	
					0.00		1.00		0.00		-0.50		0.00		0.00		0.00	192.1	3.00								3.00	136.1	0.00	
10																	247.00	288.2	250.50								250.50	204.2	246.92	
																	247.00		247.50								247.50	1.5	246.92	
																	0.00		3.00								3.00	137.4	0.00	
11																	250.50		250.50		250.50		250.50		250.50		250.50	206.1	246.89	
																	247.50	1.5	247.50	1.5	247.50	1.5	247.50	1.5	247.50		247.50	1.5	246.89	
																	3.00	324.7	3.00	247.6	3.00	247.6	3.00	206.6	3.00		3.00	138.7	0.00	
12																	246.40	487.1	246.40	371.4	246.40	371.4	246.40	309.9	246.40		250.50	208.1	246.85	
																	246.40		246.40		246.40		246.40		1.5	247.50	1.5	246.85		
																	0.00		0.00		0.00		0.00		0.00	204.4	3.00	148.2	0.00	
13																										246.40	306.6	250.50	222.3	246.92
																										246.40	0.75	247.50	0.75	246.92
																									0.00	261.3	3.00	228.4	0.00	
14																										246.40	196	246.72	171.3	246.77
																										246.40		246.72		246.77
																									0.00		0.00		0.00	
面積合計		101.7		0.0		213.4		0.0		262.4		170.5		206.2		126.4		1181.7		368.6		367.0		323.8		577.3		1928.5		5827.5
盛土合計		11.7		0.0		50.0		0.0		321.6		192.8		229.5		191.2		1900.8		560.2		561.2		501.3		690.4		2577.6		7788.3

計算凡例

①造成地盤高		⑦造成地盤高
②現況地盤高	(③+⑥+⑨+⑫) 4=③平均高	⑧現況地盤高
①-②=③差	⑭面積	⑦-⑧=⑩差
④造成地盤高	⑩×⑭=⑪土量	⑨造成地盤高
⑤現況地盤高		⑪現況地盤高
④-⑤=⑥差		⑩-⑪=⑫差

土工体積計算書（土工）

一次造成（250.5エリア：赤色着色）路床盛土

名称	D		E		F		G		H		I		J		K		L		M		N		O		P		Q		R		
1																											250.50		250.50		
																											246.59	2.455	249.50		
																											3.91	93.7	1.00		
2																					250.50		250.50		250.50		250.50	230	250.50		
																					249.50	1.000	249.50	1	249.50	2.455	246.59	2.455	249.5		
																					1.00	110.7	1.00	275.0	1.00	439.2	3.91	223.0	1		
3																	250.50		250.50		250.50	110.7	250.50	275.0	250.50	1078.2	250.50	547.5	250.50		
																	249.50	1.000	249.50	1.000	249.50	1.000	249.50	1	249.50	2.418	246.59	2.418	249.50		
																	1.00	181.9	1.00	346.4	1.00	400.0	1.00	400.0	1.00	400.0	3.91	221.7	1		
4											248.79		249.67		250.50		250.50	181.9	250.50	346.4	250.50	400.0	250.50	400.0	250.50	967.2	250.50	536.1	250.50		
											247.79	1.000	248.67	1.000	249.50	1.000	249.50	1.000	249.50	1.000	249.50	1.000	249.50	1.000	249.50	2.430	246.74	2.43	249.50		
											1.00	68.0	1.00	239.2	1.00	406.0	1.00	400.0	1.00	400.0	1.00	400.0	1.00	400.0	1.00	400.0	3.76	220.4	1		
5							247.16		247.80		248.79	68.0	249.54	239.2	250.37	406.0	250.50	400.0	250.50	400.0	250.50	400.0	250.50	400.0	250.50	972.0	250.50	535.6	250.50		
							246.46	0.735	246.80	0.905	247.79	1.000	248.54		249.37	1.000	249.50	1.000	249.50	1.000	249.50	1.000	249.50	1	249.50	2.500	246.54	2.5	249.50		
							0.70	158.1	1.00	294.5	1.00	267.8	1.00		1.00	249.3	1.00	400.0	1.00	400.0	1.00	400.0	1.00	400.0	1.00	400.0	3.96	219.1	1		
6							247.29	116.2	247.49	266.5	248.31	267.8	249.40		250.50	249.3	250.50	400.0	250.50	400.0	250.50	400.0	250.50	400.0	250.50	1000.0	250.50	547.8	250.50		
							246.67	0.810	246.87	0.905	247.31		248.40		249.50	1.000	249.50	1.000	249.50	1.000	249.50	1.000	249.50	1	249.50	2.518	246.46	2.518	249.5		
							0.62	383.6	0.62	253.8	1.00		1.00		1.00	141.2	1.00	400.0	1.00	400.0	1.00	400.0	1.00	400.0	1.00	400.0	4.04	217.8	1		
7							247.76	310.7	247.97	229.7	247.97				250.50	141.2	250.50	400.0	250.50	400.0	250.50	400.0	250.50	400.0	250.50	1007.2	250.50	548.4	250.50		
							246.76	1.000	246.97		246.97				249.50		249.50	1.000	249.50	1.000	249.50	1.000	249.50	1	249.50	2.533	246.47	2.533	249.50		
							1.00	162.4	1.00		1.00				1.00		1.00	433.1	1.00	400.0	1.00	400.0	1.00	400.0	1.00	400.0	4.03	216.5	1		
8							248.50	162.4	248.50								250.50	433.1	250.50	400.0	250.50	400.0	250.50	400.0	250.50	1013.2	250.50	548.4	250.50		
							247.50		247.50								249.50	1.000	249.50	1.000	249.50	1.000	249.50	1	249.50	2.550	246.40	2.55	249.5		
							1.00		1.00								1.00	347.2	1.00	400.0	1.00	400.0	1.00	400.0	1.00	400.0	4.10	215.2	1		
9																	250.50	347.2	250.50	400.0	250.50	400.0	250.50	400.0	250.50	1020.0	250.50	548.8	250.50		
																	249.50	1.000	249.50	1.000	249.50	1.000	249.50	1	249.50	2.558	246.40	2.558	249.50		
																	1.00	341.4	1.00	400.0	1.00	400.0	1.00	400.0	1.00	400.0	4.10	213.9	1.00		
10																	250.50	341.4	250.50	400.0	250.50	400.0	250.50	400.0	250.50	1023.2	250.50	547.2	250.50		
																	249.50	1.000	249.50	1.000	249.50	1.000	249.50	1	249.50	2.560	246.37	2.56	249.50		
																	1.00	342.7	1.00	400.0	1.00	400.0	1.00	400.0	1.00	400.0	4.13	212.6	1.00		
11																	250.50	342.7	250.50	400.0	250.50	400.0	250.50	400.0	250.50	1024.0	250.50	544.3	250.50		
																	249.50	1.000	249.50	1.000	249.50	1.000	249.50	1	249.50	2.563	246.39	2.563	249.50		
																	1.00	119.0	1.00	139.8	1.00	141.1	1.00	142.4	1.00	255.6	4.11	194.7	1.00		
12																	250.50	119.0	250.50	139.8	250.50	141.1	250.50	142.4	250.50	655.1	250.50	499	250.50		
																	249.50		249.50		249.50		249.50		249.50	2.573	246.36	2.573	249.50		
																	1.00		1.00		1.00		1.00		1.00	176.0	4.14	184.0	1.00		
13																											250.50	452.8	250.50	473.4	250.50
																											249.50	1.788	246.35	1.788	249.50
																										1.00	115.0	4.15	102.1	1.00	
14																											250.50	205.6	250.50	182.6	250.50

計算凡例

①造成地盤高		⑦造成地盤高
②路床底部高	(③+⑥+⑨+⑫) 4=⑬平均高	⑧路床底部高
①-②=③差	⑭面積	⑦-⑧=⑨差
④造成地盤高	⑬×⑭=⑮土量	⑩造成地盤高
⑤路床底部高		⑪路床底部高
④-⑤=⑥差		⑩-⑪=⑫差

土工体積計算書（土工）

一次造成（248.5エリア：橙色着色）路床盛土

名称	D		E		F		G		H		I		J		K		L		M		N		O		P		Q		R
1																													
2																													
3																													
4																													
5													248.50		248.50														
												247.50	1.000	247.50															
												1.00	74.3	1.00															
6											248.50		248.50	74.3	248.50														
										247.50	1.000	247.50	1.000	247.50															
										1.00	461.6	1.00	414.9	1.00															
7								248.50		248.50	461.6	248.50	414.9	248.50		248.50													
								247.50	1.000	247.50	1.000	247.50	1.000	247.50	1.000	247.50													
								1.00	252.0	1.00	400.0	1.00	400.0	1.00	99.9	1.00													
8								248.50	252.0	248.50	400.0	248.50	400.0	248.50	99.9	248.50													
								247.50	1.000	247.50	1.000	247.50	1.000	247.50		247.50													
								1.00	424.7	1.00	288.3	1.00	180.2	1.00		1.00													
9								248.50	424.7	248.50	288.3	248.50	180.2	248.50															
								247.50		247.50		247.50		247.50															
								1.00		1.00		1.00		1.00															
10																													
11																													
12																													
13																													
14																													
面積合計							0.0		676.7		1149.9		1069.4		99.9		0.0		0.0		0.0		0.0		0.0		0.0		2995.9
盛土合計							0.0		676.7		1149.9		1069.4		99.9		0.0		0.0		0.0		0.0		0.0		0.0		2995.9

計算凡例

①造成地盤高		⑦造成地盤高
②路床底部高	$\frac{③+⑥+⑨+⑫}{4}$ ＝③平均高	⑧路床底部高
①-②＝③差	⑭面積	⑦-⑧＝⑨差
④造成地盤高	⑩×⑪＝⑬土量	⑩造成地盤高
⑤路床底部高		⑪路床底部高
④-⑤＝⑥差		⑩-⑪＝⑫差

土 工 体 積 計 算 書（土工）

一次造成（傾斜部：綠色着色）路床盛土

名称	D		E		F		G		H		I		J		K		L		M		N		O		P		Q		R		
1							246.46		246.80		247.79		249.67		249.50		249.50		249.50		249.50		249.50		249.50		249.50		249.50		
							246.46	0.417	246.80	0.5	247.79	0.5	249.67	0.5	249.50	0.5	249.50	0.5	249.50	0.5	249.50	0.5	249.50	0.5	249.50	0.5	249.50	0.5	249.50		
							0.00	13.0	0.00	39.2	0.00	39.2	0.00	39.2	0.00	39.2	0.00	39.0	0.00	38.9	0.00	38.9	0.00	38.9	0.00	38.9	0.00	45.2	0.00		
2							247.13	5.4	247.80	19.6	248.79	19.6	249.67	19.6	250.50	19.6	250.50	19.5	250.50	19.5	250.50	19.5	250.50	19.5	250.50	19.5	250.50	22.6	249.50		
							246.46		246.80		247.79		248.67		249.50		249.50		249.50		249.50		249.50		249.50		249.50	0.5	249.50		
							0.67		1.00		1.00		1.00		1.00		1.00		1.00		1.00		1.00		1.00		1.00	36.0	0.00		
3																											250.50	18.0	249.50		
																											249.50	0.5	249.50		
																											1.00	36.0	0.00		
4									250.37		249.37		247.50		248.50													250.50	18.0	249.50	
									249.37	0.5	249.37		247.50	0.5	247.50													249.50	0.5	249.50	
									1.00	38.9	0.00		0.00	29.3	1.00													1.00	36.0	0.00	
5									249.40	19.5	248.40		247.50	14.7	248.50		249.50		250.50									250.50	18.0	249.50	
									248.40	0.5	248.40		247.50	0.5	247.50		249.50	0.5	249.50									249.50	0.5	249.50	
									1.00	42.0	0.00		0.00	74.0	1.00		0.00	46.0	1.00									1.00	36.0	0.00	
6					246.67		247.29		248.31	21.0	247.31		247.50	37.0	248.50		249.50	23	250.50									250.50	18.0	249.50	
					246.67	0.405	246.67		247.31	0.5	247.31		247.50	0.5	247.50		249.50	0.5	249.50									249.50	0.5	249.5	
					0.00	21.1	0.62		1.00	71.6	0.00		0.00	76.6	1.00		0.00	37.3	1.00									1.00	36.0	0.00	
7					246.76	8.5	247.76		247.97	35.8	246.97		247.50	38.3	248.50		249.50	18.7	250.50									250.50	18.0	249.50	
					246.76	0.500	246.76		246.97		246.97		247.50	0.5	247.50		249.50	0.5	249.50									249.50	0.5	249.50	
					0.00	49.4	1.00		1.00		0.00		0.00	62.0	1.00		0.00	37.3	1.00									1.00	36.0	0.00	
8					247.50	24.7	248.50		248.50		248.50		248.50	31.0	248.50		249.50	18.7	250.50									250.50	18.0	249.50	
					247.50		247.50		247.50	0.5	247.50	0.5	247.50	0.5	247.50		249.50	0.5	249.50									249.50	0.5	249.5	
					0.00		1.00		1.00	81.1	1.00	37.3	1.00	37.3	1.00		0.00	36.5	1.00									1.00	36.0	0.00	
9									247.50	40.6	247.50	18.7	247.50	18.7	247.50		249.50	18.3	250.50									250.50	18.0	249.50	
									247.50		247.50		247.50		247.50		249.50	0.5	249.50									249.50	0.5	249.50	
									0.00		0.00		0.00		0.00		0.00	36.0	1.00									1.00	36.0	0.00	
10																	249.50	18.0	250.50									250.50	18.0	249.50	
																	249.50	0.5	249.50									249.50	0.5	249.50	
																	0.00	36.0	1.00									1.00	36.0	0.00	
11																	250.50	18.0	250.50		250.50		250.50		250.50		250.50	18	249.50		
																	249.50	0.5	249.50	0.5	249.50	0.5	249.50	0.5	249.50	0.5	249.50	0.5	249.50	0.5	249.50
																	1.00	46.6	1.00	36.0	1.00	36.0	1.00	36.0	1.00	40.1	1.00	38.3	0.00		
12																	249.50	23.3	249.50	18.0	249.50	18	249.50	18	249.50	20.1	250.50	19.2	249.50		
																	249.50		249.50		249.50		249.50		249.50	0.5	249.50	0.5	249.50		
																	0.00		0.00		0.00		0.00		0.00	36.0	1.00	36.0	0.00		
13																											249.50	18.0	250.50	18.0	249.50
																											249.50	0.5	249.50	0.5	249.50
																										0.00	45.0	1.00	38.2	0.00	
14																											249.50	22.5	250.50	19.1	249.50
																										249.50		249.50		249.50	
																									0.00		1.00		0.00	総合計	
面積合計		0.0		0.0		70.5		13.0		272.8		76.5		318.4		39.2		314.7		74.9		74.9		74.9		160.0		481.7		1971.5	
盛土合計		0.0		0.0		33.2		5.4		136.5		38.3		159.3		19.6		157.5		37.5		37.5		37.5		80.1		240.9		983.3	

計算凡例

①造成地盤高		⑦造成地盤高
②路床底部高	$\frac{③+⑥+⑨+⑫}{4}$ ＝③平均高	⑧路床底部高
①-②＝③差	⑭面積	⑦-⑧＝⑨差
④造成地盤高	⑩×⑪＝⑬土量	⑩造成地盤高
⑤路床底部高		⑪路床底部高
④-⑤＝⑥差		⑩-⑪＝⑫差

土工計算表

測点	厚さ	法部盛土						備考
		面積(m ²)	体積(m ³)					
H～I	0.5	18.2	9.1					
I～J	0.5	63.90	32.0					
J～K	0.5	107.90	54.0					
K～L	0.5	117.50	58.8					
L～M	0.5	113.10	56.6					
M～N	0.5	112.40	56.2					
N～O	0.5	110.10	55.1					
O～P	0.5	106.50	53.3					
P～Q	0.5	102.9	51.5					
Q～R	0.5	204.8	102.4					
2～3	0.5	119.0	59.5					
3～4	0.5	120.3	60.2					
4～5	0.5	121.6	60.8					
5～6	0.5	122.9	61.5					
6～7	0.5	124.2	62.1					
7～8	0.5	125.5	62.8					
8～9	0.5	126.8	63.4					
9～10	0.5	128.1	64.1					
10～11	0.5	129.4	64.7					
11～12	0.5	130.7	65.4					
12～13	0.5	140.1	70.1					
13～14	0.5	204.8	102.4					
Q～P	0.5	100.1	50.1					
合計	11.5		1376.1					

土 工 計 算 表

[illegible]

植 生 工 計 算 表

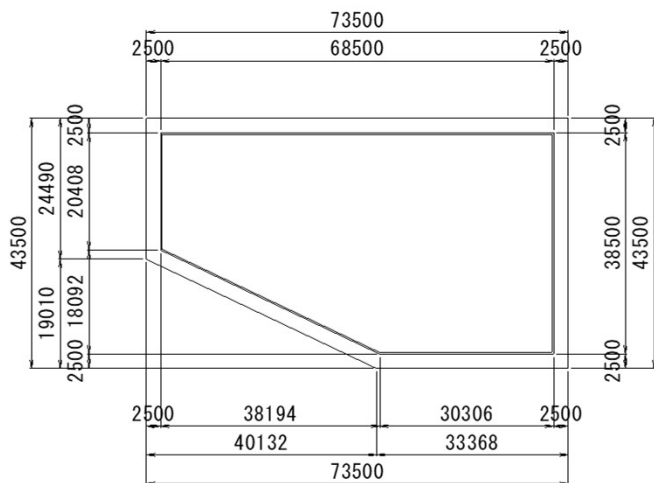
測点	傾斜比	張芝						備考
		面積(m ²)	体積(m ³)					
H~I	1.144	18.2	20.8					
I~J	1.144	63.90	73.1					
J~K	1.144	107.90	123.4					
K~L	1.144	117.50	134.4					
L~M	1.144	113.10	129.4					
M~N	1.144	112.40	128.6					
N~O	1.144	110.10	126.0					
O~P	1.144	106.50	121.8					
P~Q	1.144	102.9	117.7					
Q~R	1.144	204.8	234.3					
2~3	1.144	119.0	136.1					
3~4	1.144	120.3	137.6					
4~5	1.144	121.6	139.1					
5~6	1.144	122.9	140.6					
6~7	1.144	124.2	142.1					
7~8	1.144	125.5	143.6					
8~9	1.144	126.8	145.1					
9~10	1.144	128.1	146.5					
10~11	1.144	129.4	148.0					
11~12	1.144	130.7	149.5					
12~13	1.144	140.1	160.3					
13~14	1.144	204.8	234.3					
Q~P	1.144	100.1	114.5					
合計	26.3		3146.8					
土羽土体積＝		3146.8	×	0.30	=	944.0		

調 整 池 工 数 量 集 計 表

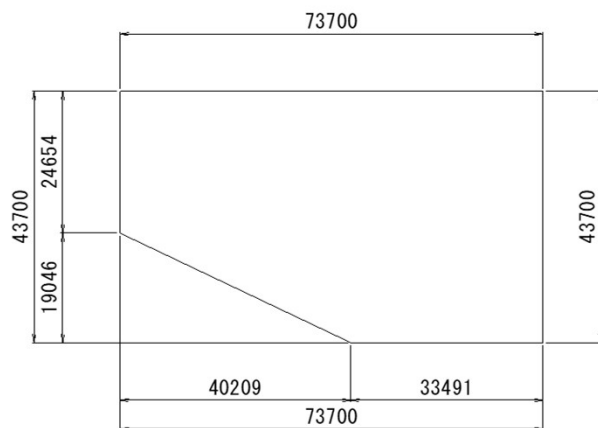
種 別	細 別	規 格	数量用 単 位	数 量 区 分		合 計	備 考
作業土工	床掘り	(土砂)	m3	13363.2		13363.2	
	埋戻し	(土砂)	m3	2551.5		2551.5	
	基面整正		m2	2837.8		2837.8	
逆T型擁壁工	本体工	H3800, B2250, L2000 標準・異形・端版	本	107.0		107.0	
	基礎工 敷モルタル	1 : 3	m3	8.94		8.9	
	基礎工 基礎コンクリート	18-8-25BB	m3	2603.69		2603.7	
	基礎工 型枠		m2	202.43		202.4	
	基礎工 基礎碎石	RC-40 t=210	m2	2837.77		2837.8	
	底版現場打工 底版コンクリート	24-8-25BB	m3	102.43		102.4	
	底版現場打工 型枠		m2	83.36		83.4	
	底版現場打工 鉄筋	SD345 D25	t	4.93		4.93	
	底版現場打工 鉄筋	SD345 D19	t	2.77		2.77	
	底版現場打工 鉄筋	SD345 D13	t	2.69		2.69	
	底版現場打工 機械式継手	打継用 D25用	本	806.0		806.0	
	底版現場打工 機械式継手	打継用 D19用	本	806.0		806.0	
	目地工 コーキング材	変形シリコン系	m	190.33		190.3	
	目地工 シーリング材	水膨張	m	190.33		190.3	
	目地工 目地コーキング	弾性シーリング	m	508.25		508.3	
	目地工 防水工	防水シート+緩衝材	m	459.0		459.0	
	上下接合工 モルタル充填継手	正面 D16(5UX相当)	本	15.0		15.0	
	上下接合工 モルタル充填継手	正面 D22(7UX相当)	本	18.0		18.0	
	上下接合工 SSモルタル	15kg/袋	袋	4.0		4.0	
	調整池底版工 コンクリート	18-8-40BB	m3	609.89		609.9	
	調整池底版工 型枠		m2	373.00		373.0	
	調整池底版工 溶接金網	D13 200×200 2m×4m	t	29.69		29.69	

土工
構造一般図より

躯体形状

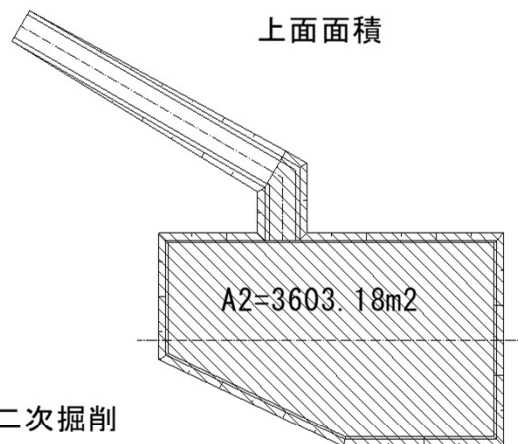
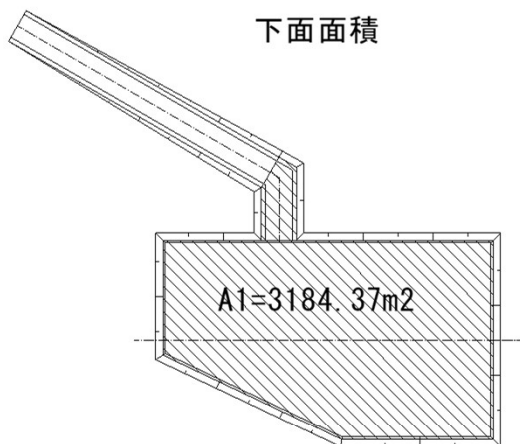


基礎形状

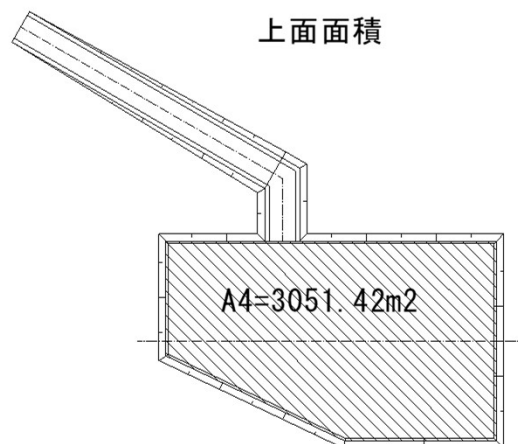
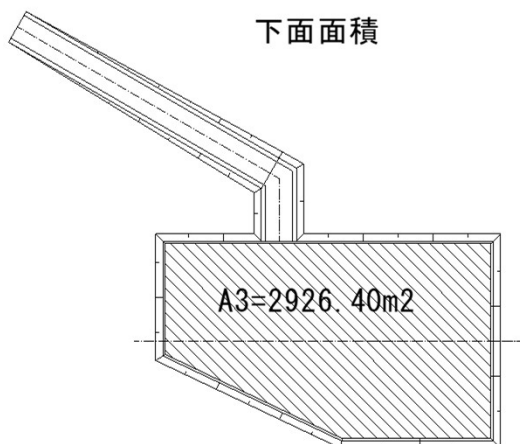


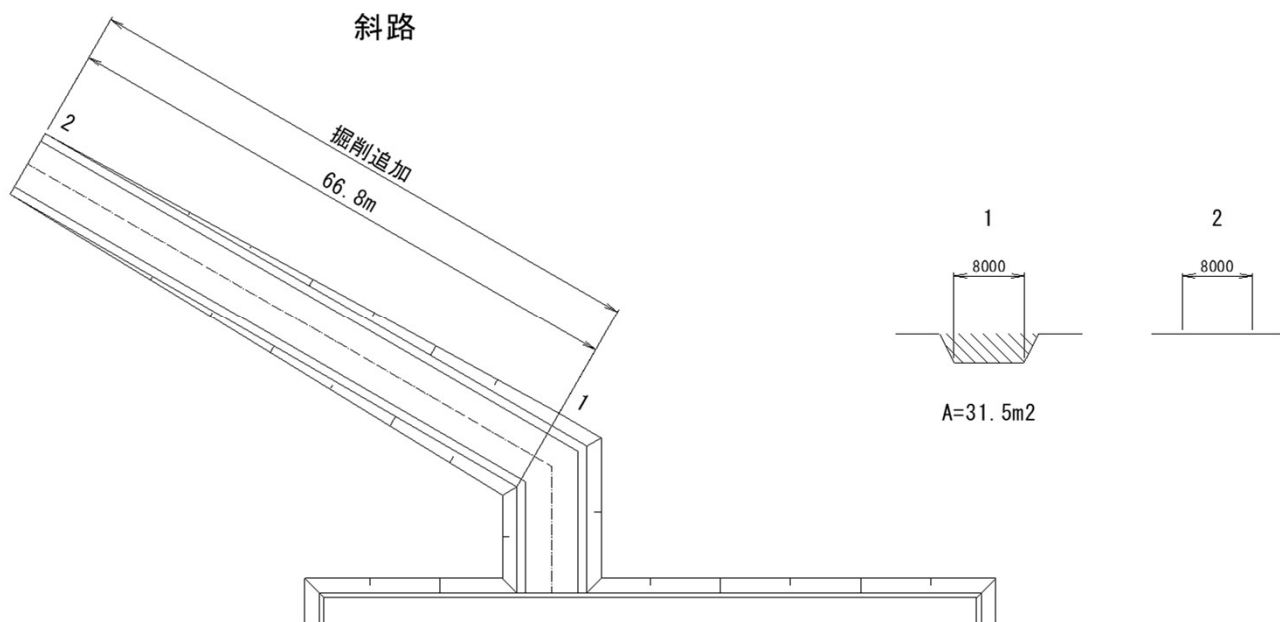
掘削深さ (一次)	t1	=	3.27
掘削深さ (二次)	t2	=	1.11
躯体縦壁外周面積	KA1	=	$68.500 \times 38.500 - 38.194 \times 18.092 \times 1/2$
		=	2291.75 m ²
底板外周面積	KA2	=	$73.500 \times 43.500 - 40.132 \times 19.010 \times 1/2$
		=	2815.80 m ²
基礎外周面積	KA3	=	$73.700 \times 43.700 - 40.209 \times 19.046 \times 1/2$
		=	2837.78 m ²

一次掘削



二次掘削





斜路(掘削追加)W=8.00m, L=66.8m, A=31.5m²

$$\begin{aligned}
 V3 &= 1052.1 \\
 1\sim 2 &= (31.5+0) / 2 \times 66.8 &= 1052.1 \text{ m}^3 \\
 \text{合計} &= 1052.1 \text{ m}^3
 \end{aligned}$$

$$\text{一次掘削下面面積} \quad A1 = 3184.37 \text{ m}^2$$

$$\text{一次掘削上面面積} \quad A2 = 3603.18 \text{ m}^2$$

$$\text{二次掘削下面面積} \quad A3 = 2926.40 \text{ m}^2$$

$$\text{二次掘削上面面積} \quad A4 = 3051.42 \text{ m}^2$$

作業土工

床掘り

一次掘削体積

掘削深 $t_1 = 3.27 \text{ m}$

$$\begin{aligned}
 V1 &= (A1+A2) / 2 \times t_1 \\
 &= (3184.37 + 3603.18) / 2 \times 3.27 \\
 &= 11097.6 \text{ m}^3
 \end{aligned}$$

二次掘削体積

掘削深 $t_2 = 1.11 \text{ m}$

$$\begin{aligned}
 V2 &= (A3+A4) / 2 \times t_2 \\
 &= (2926.4 + 3051.42) / 2 \times 1.11 \\
 &= 3317.7 \text{ m}^3
 \end{aligned}$$

斜路掘削体積

$$V3 = 1052.1$$

床掘り体積

$$\begin{aligned}
 V &= V1+V2-V3 \\
 &= 11097.6 + 3317.7 + 1052.1 \\
 &= 13363.2 \text{ m}^3
 \end{aligned}$$

埋戻し

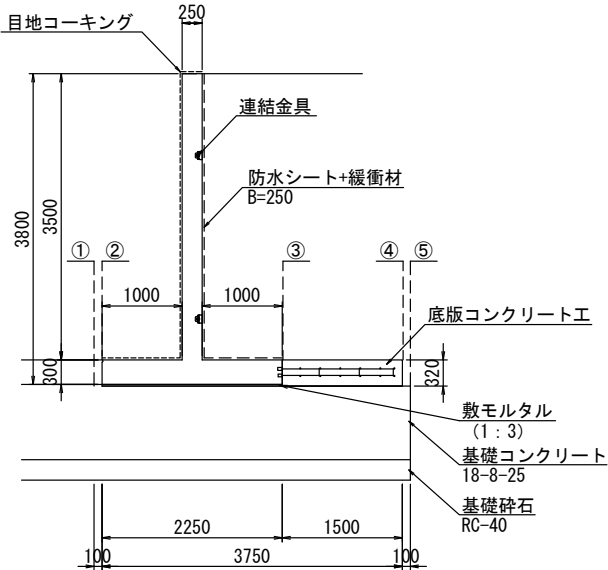
控除			
躯体堅壁外	V4	=	$KA1 \times t3$
(t3=2.95m)		=	2291.75×2.95
		=	6760.7 m ³
底板外	V5	=	$KA2 \times t4$
(t4=0.32m)		=	2815.8×0.32
		=	901.1 m ³
基礎コンクリート	V6	=	$KA3 \times t5$
(t5=0.90m)		=	2837.78×0.90
		=	2554.0 m ³
基礎材	V7	=	$KA3 \times t6$
(t6=0.21m)		=	2837.78×0.21
		=	595.9 m ³
控除合計	V8	=	10811.7 m ³

埋戻し体積	V9	=	V-V8
		=	$13363.2 - 10811.7$
		=	2551.5 m ³

基面整正

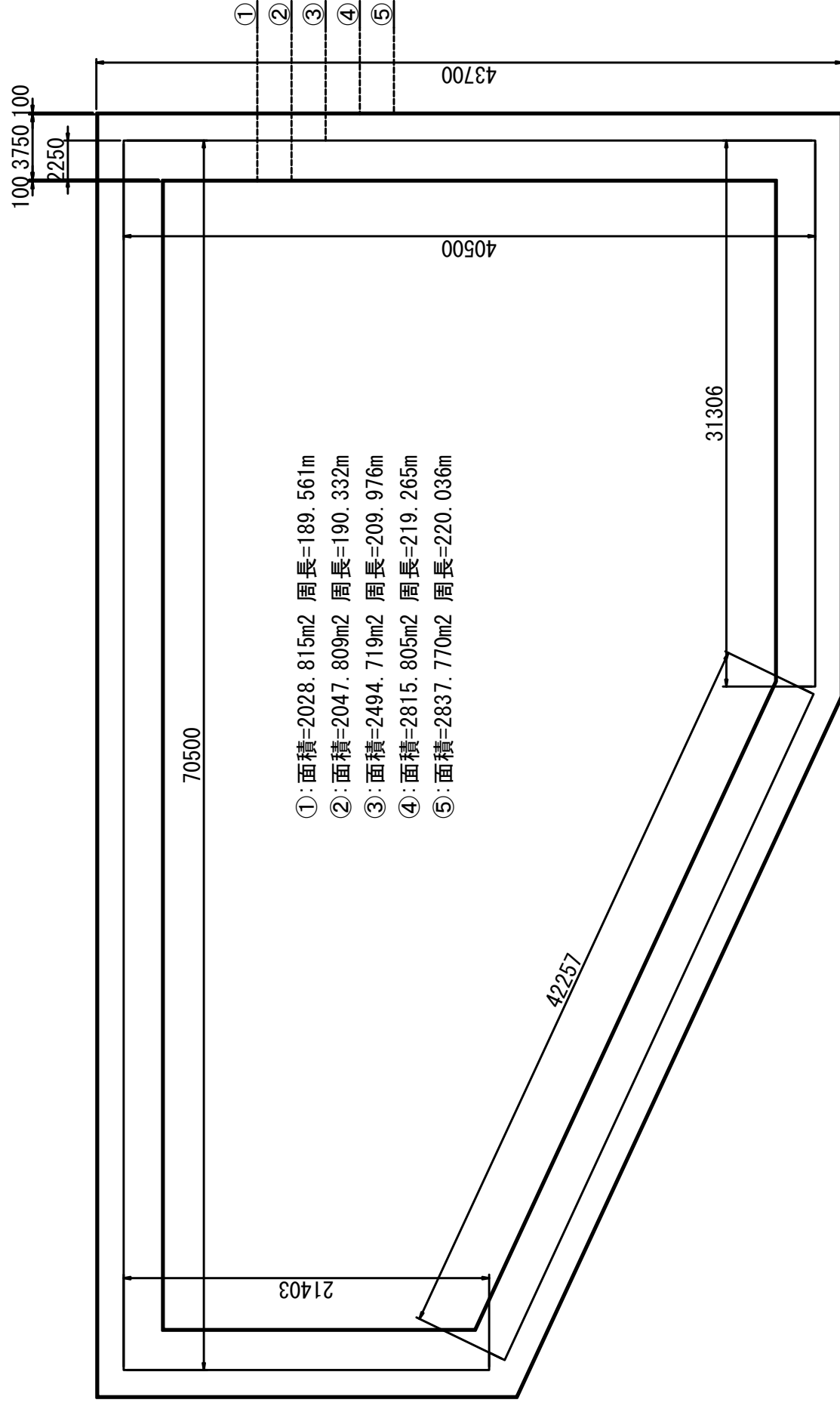
KA3	=	2837.78 m ²
-----	---	------------------------

逆T型擁壁工数量総括表					
名称	種 別		単位	数 量	備 考
本 体 工	次ページを参照		本	107	
基 礎 工	敷モルタル	1:3配合	m3	8.94	t=20
	基礎コンクリート	18-8-25	m3	2603.69	t=920
	型枠	基礎コンクリート用	m2	202.43	
	基礎砕石	RC-40	m2	2837.77	t=210
底 版 現 場 打 工	底版コンクリート	$\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$	m3	102.43	
	型枠	底版コンクリート用	m2	83.36	
	鉄筋	SD345 D25	t	4.93	
	鉄筋	SD345 D19	t	2.77	
	鉄筋	SD345 D13	t	2.69	
目 地 工	コーキング材	変形シリコン系	m	190.33	底版部 6.34kg/10mあたり
	シール材	水膨張	m	190.33	底版部
	目地コーキング	弾性シーリング	m	508.25	製品間 2.57kg/10mあたり
	防水工	防水シート+緩衝材	m	459.00	2.5m2/10mあたり
					0.75L/10mあたり
上 下 接 合 工	モルタル充填継手	正面 [5UX (D16) 相当]	本	15	スーパーUX相当
		背面 [7UX (D22) 相当]	本	18	スーパーUX相当
	SSモルタル		m3	0.02	140袋/m3
			袋	4	15kg/袋

プレキャスト逆T型擁壁 数量計算						
標準断面図 						
名 称	算 出 式				単位	数 量
[1] 本土工						
	H3.800	B2.250	L2.000	標準	本	88
				異形	本	16
				端版	本	3
合計					本	107
[2] 基礎工						
敷モルタル						
1:3配合	$V_h = 0.020 \times S$					
	$S = 2494.72 - 2047.81 = 446.910$					
	$V_h = 0.020 \times 446.910$			$= 8.938$	m ³	8.94
基礎コンクリート						
18-8-25	$V_h = 0.920 \times S$					
	$S = 2837.770$					
	$V_h = 0.920 \times 2837.770$			$= 2603.692$	m ³	2603.69
型枠						
基礎コンクリート用	$A_h = 0.920 \times L$					
	$L = 220.036$					
	$A_h = 0.920 \times 220.036$			$= 202.433$	m ²	202.43
基礎碎石						
RC-40	$Sh = 2837.770$			$= 2837.77$	m ²	2837.77

名称	算 出 式	単位	数量
[3] 現場打ち工 底版コンクリート $\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$	現場打ち底版工材料表より $V_h = 102.430$ $= 102.430$	m^3	102.43
型枠 底版コンクリート用	現場打ち底版工材料表より $A_h = 83.360$ $= 83.360$	m^2	83.36
鉄筋 SD345	現場打ち底版工材料表より		
D25	$W_h = 4927.270 \quad \text{kg}$ $= 4.927$	t	4.93
D19	$W_h = 2767.900 \quad \text{kg}$ $= 2.768$	t	2.77
D13	$W_h = 2693.180 \quad \text{kg}$ $= 2.693$	t	2.69
[4] 目地工 底版部			
コーキング材 変形シリコン系	$L = 190.332$ $= 190.332$	m	190.33
シール材 水膨張	$L = 190.332$ $= 190.332$	m	190.33
製品間 目地コーキング 弾性シーリング	$L = 1.000 + 3.500 + 0.250 = 4.750$ $\Sigma L = 4.750 \times 107 = 508.250$	m	508.25
防水工 防水シート+緩衝材 B=250	$L = 3.500 + 1.000 = 4.500$ $\Sigma L = 4.500 \times 102 = 459.000$	m	459.00
[5] 上下接合工 モルタル充填継手 スーパーUX相当	プレキャスト端部版 L995 正面 5 本 背面 6 本 ・ 正面 [5UX (D16) 相当] 総延長本当り $N = 5 \times 3 = 15$ ・ 背面 [7UX (D22) 相当] 総延長本当り $N = 6 \times 3 = 18$	本	15 18

名称	算 出 式	単位	数量
SSモルタル	・ 正面 V1 = 1.0 / 140 / 29 × 15 = 0.004	m ³	
	・ 背面 V2 = 1.0 / 140 / 17 × 18 = 0.008	m ³	
	・ 接合 V3 = { (0.300 - 0.039 - 0.044) × (0.995 - 0.030 - 0.035) - 0.070 × 0.085 - 0.080 × 0.085 } × 0.020 × 3 = 0.011	m ³	
	ΣV = V1 + V2 + V3 = 0.023	m ³	0.02
	SSモルタルは1m3当たり140袋必要 N = 0.023 × 140 = 3.22	袋	4



現場打ち底版工数量総括表

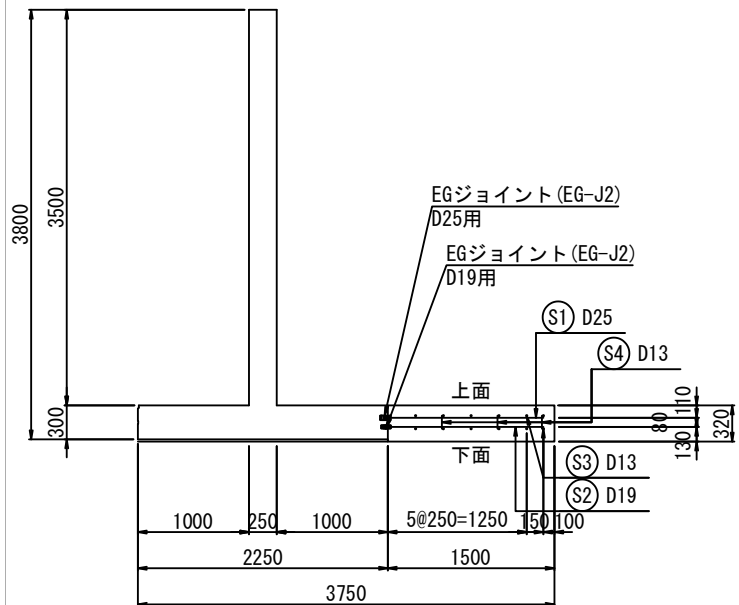
名称	種 別		単位	数量 (標準)	数量 (工区1)	数量 (工区4)	数量 (工区5)	数量 (工区9)	数量 (工区10)
基礎工	現場打ちコンクリート	$\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$	m^3	4.80	2.27	3.69	3.00	3.68	3.41
	型枠		m^2	3.68	2.23	3.31	2.52	3.48	2.84
	鉄筋	D25	kg	229.24	112.03	181.68	147.53	180.13	168.63
	SD345	D19	kg	128.72	62.99	102.08	82.90	101.29	94.83
		D13	kg	126.19	60.01	96.47	77.80	96.44	89.44
	伸縮目地	t=20	m^2	0.48	0.68	0.48	0.82	0.48	0.95
	機械式継手	D25用	本	40	16	29	23	25	23
		D19用	本	40	16	29	23	25	23

(15カ所)

名称	種 別		単位	数量 (工区12)	数量 (工区13)	数量 (工区20)	数量 (工区21)	数量 (工区25)	合計
基礎工	現場打ちコンクリート	$\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$	m^3	3.02	3.39	2.27	3.23	2.47	102.43
	型枠		m^2	2.93	2.98	2.43	2.87	2.57	83.36
	鉄筋	D25	kg	144.83	163.61	112.03	156.29	121.91	4927.27
	SD345	D19	kg	81.50	91.95	62.99	87.94	68.63	2767.90
		D13	kg	79.59	89.86	60.01	85.68	65.03	2693.18
	伸縮目地	t=20	m^2	0.48	0.68	0.48	0.68	0.48	13.41
	機械式継手	D25用	本	17	25	16	19	13	806
		D19用	本	17	25	16	19	13	806

現場打ち数量計算-標準

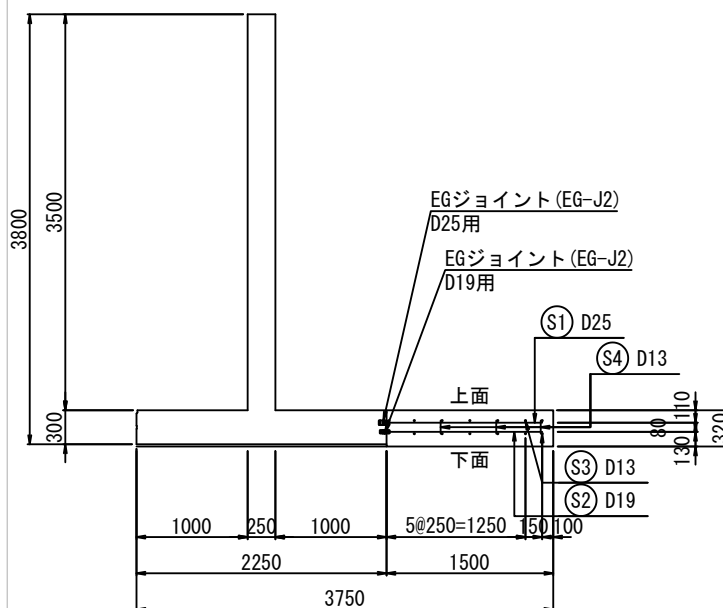
断面図



名 称		単位	数 量
現場打ちコンクリート	B × H × L 1.500 × 0.320 × 10.005 = 4.802	m ³	4.80
型枠	(B × H) + (H × L) (1.500 × 0.320) + (0.320 × 10.005) = 3.682	m ²	3.68
鉄筋	図面より		
SD345	D25 W = 229.240	kg	229.24
	D19 W = 128.720	kg	128.72
	D13 W = 126.192	kg	126.19
目地材	(B × H)		
伸縮目地	(1.500 × 0.320) = 0.480	m ²	0.48
機械式継手	図面より		
EG-J2	D25用 N1 = 40	本	40
	D19用 N2 = 40	本	40

現場打ち数量計算-工区1

断面図



名 称		単位	数 量
現場打ちコンクリート $\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$	$\{(L1 + L2) / 2\} \times B \times H$ $\{(5.482 + 3.982) / 2\} \times 1.500 \times 0.320$ $= 2.271$	m^3	2.27
型枠	$(B + L) \times H$ $(1.500 + 5.482) \times 0.320$ $= 2.234$	m^2	2.23
鉄筋	図面より		
SD345	D25 W = 112.033	kg	112.03
	D19 W = 62.986	kg	62.99
	D13 W = 60.012	kg	60.01
目地材 伸縮目地	$(B \times H)$ (2.121×0.320) $= 0.679$	m^2	0.68
機械式継手	図面より		
EG-J2	D25用 N1 = 16	本	16
	D19用 N2 = 16	本	16

現場打ち数量計算-工区4

断面図

The diagram illustrates a cross-section of a concrete structure, likely a wall or foundation, with the following dimensions and details:

- Overall Dimensions:**
 - Total width: 3750
 - Total height: 3800
 - Base width: 2250
 - Base height: 300
- Reinforcement Details:**
 - Top Reinforcement:** 5 bars at 250mm spacing (5@250=1250). The total width of the reinforcement zone is 1500.
 - Bottom Reinforcement:** 3 bars at 130mm spacing (3@130=390). The total width of the reinforcement zone is 1110.
 - Side Reinforcement:** 2 bars at 110mm spacing (2@110=220). The total width of the reinforcement zone is 320.
- Labels and Notes:**
 - EGジョイント (EG-J2) D25用 (EG Joint (EG-J2) for D25)
 - EGジョイント (EG-J2) D19用 (EG Joint (EG-J2) for D19)
 - 上面 (Top surface)
 - 下面 (Bottom surface)
 - S1 D25 (Reinforcement bar S1, diameter D25)
 - S4 D13 (Reinforcement bar S4, diameter D13)
 - S3 D13 (Reinforcement bar S3, diameter D13)
 - S2 D19 (Reinforcement bar S2, diameter D19)

名 称				単位	数 量
現場打ちコンクリート	(S × H)				
σ ck=24N/mm ²	(11.542 × 0.320)				
			=	3.693	m ³ 3.69
型枠	(B + L) × H				
	(2.562 + 7.788) × 0.320				
			=	3.312	m ² 3.31
鉄筋	図面より				
SD345	D25 W = 181.682			kg	181.68
	D19 W = 102.075			kg	102.08
	D13 W = 96.468			kg	96.47
目地材	(B × H)				
伸縮目地	(1.500 × 0.320)				
			=	0.480	m ² 0.48
機械式継手	図面より				
EG-J2	D25用 N1 = 29			本	29
	D19用 N2 = 29			本	29

現場打ち数量計算-工区5

断面図

The diagram illustrates a cross-section of a concrete structure, likely a wall or foundation, with the following dimensions and details:

- Overall Dimensions:**
 - Total width: 3750
 - Total height: 3800
 - Height of the upper section: 3500
 - Height of the lower section: 300
- Reinforcement Details:**
 - Top Reinforcement:** 5 bars at 250mm spacing (5@250=1250). The total width of the reinforcement zone is 1500.
 - Bottom Reinforcement:** 3 bars at 130mm spacing (3@130=390). The total width of the reinforcement zone is 1500.
 - Reinforcement Labels:** S1 D25, S4 D13, S3 D13, S2 D19.
- Joint Details:**
 - EGジョイント (EG-J2) D25用 (EG Joint for D25)
 - EGジョイント (EG-J2) D19用 (EG Joint for D19)
- Other Dimensions:**
 - Horizontal distance from the left edge to the center of the reinforcement: 2250.
 - Horizontal distance from the center of the reinforcement to the right edge: 1500.
 - Horizontal distance from the left edge to the center of the reinforcement: 1000.
 - Horizontal distance from the center of the reinforcement to the right edge: 1000.
 - Horizontal distance from the center of the reinforcement to the right edge: 250.
 - Horizontal distance from the center of the reinforcement to the right edge: 150.
 - Horizontal distance from the center of the reinforcement to the right edge: 100.
 - Horizontal distance from the center of the reinforcement to the right edge: 130.
 - Horizontal distance from the center of the reinforcement to the right edge: 110.
 - Horizontal distance from the center of the reinforcement to the right edge: 320.

名 称				単位	数 量
現場打ちコンクリート	(S × H)				
σ ck=24N/mm ²	(9.387 × 0.320)				
			=	3.004	m ³ 3.00
型枠	(B + L) × H				
	(1.500 + 6.362) × 0.320				
			=	2.516	m ² 2.52
鉄筋	図面より				
SD345	D25 W = 147.533			kg	147.53
	D19 W = 82.902			kg	82.90
	D13 W = 77.802			kg	77.80
目地材	(B × H)				
伸縮目地	(2.562 × 0.320)				
			=	0.820	m ² 0.82
機械式継手	図面より				
EG-J2	D25用 N1 = 23			本	23
	D19用 N2 = 23			本	23

現場打ち数量計算-工区9

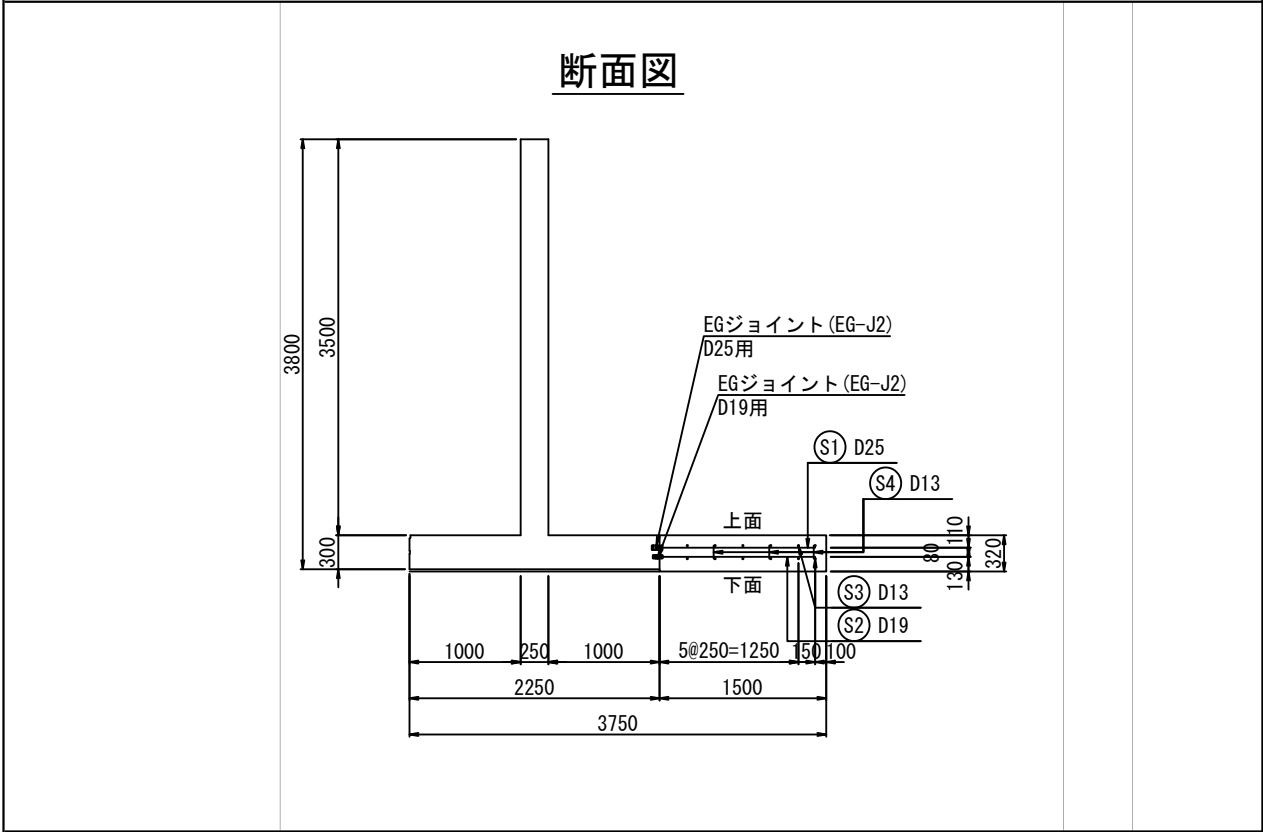
断面図

The diagram illustrates a cross-section of a concrete structure, likely a wall or foundation, with the following dimensions and details:

- Overall Dimensions:**
 - Total width: 3750
 - Total height: 3800
 - Height of the upper section: 3500
 - Height of the lower section: 300
- Reinforcement Details:**
 - Top Reinforcement:** 5 bars at 250mm spacing (5@250=1250). The total width of the reinforcement zone is 1500.
 - Bottom Reinforcement:** 3 bars at 130mm spacing (3@130=390). The total width of the reinforcement zone is 1500.
 - Reinforcement Labels:** S1 D25, S4 D13, S3 D13, S2 D19.
- Joint Details:** EGジョイント (EG-J2) is shown at the top and bottom of the section.
- Other Dimensions:** 1000, 250, 1000, 2250, 1500, 130, 110, 320, 80, 150, 100.

名 称				単位	数 量
現場打ちコンクリート	(S × H)				
σ ck=24N/mm ²	(11.504 × 0.320)				
			=	3.681	m ³
型枠	(B + L) × H				
	(2.961 + 7.929) × 0.320				
			=	3.485	m ²
鉄筋	図面より				
SD345	D25	W	=	180.132	kg
	D19	W	=	101.285	kg
	D13	W	=	96.438	kg
目地材	(B × H)				
伸縮目地	(1.500 × 0.320)				
			=	0.480	m ²
機械式継手	図面より				
EG-J2	D25用	N1	=	25	本
	D19用	N2	=	25	本

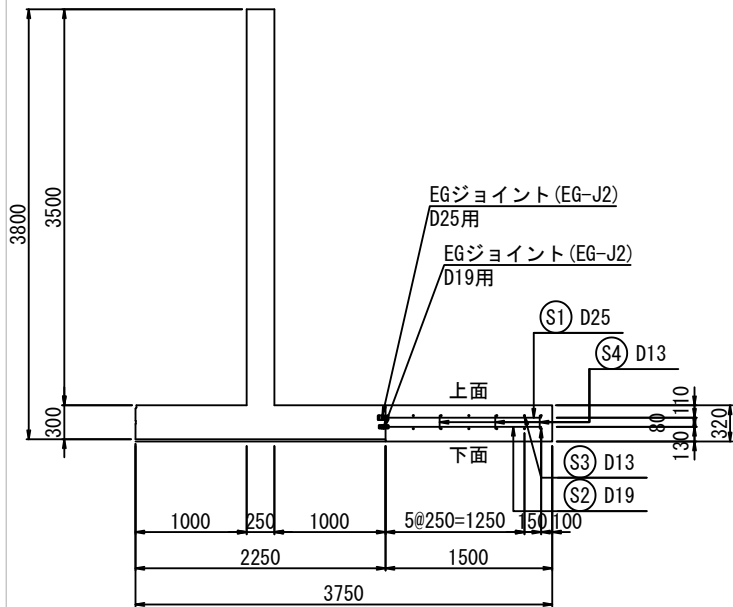
現場打ち数量計算-工区12

[illegible]

名 称		単位	数 量
現場打ちコンクリート	$\{(L1 + L2) / 2\} \times B \times H$		
$\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$	$\{(7.043 + 5.543) / 2\} \times 1.500 \times 0.320$		
	= 3.021	m ³	3.02
型枠	$(B + L) \times H$		
	$(2.121 + 7.043) \times 0.320$		
	= 2.932	m ²	2.93
鉄筋	図面より		
SD345	D25 W = 144.829	kg	144.83
	D19 W = 81.504	kg	81.50
	D13 W = 79.590	kg	79.59
目地材	$(B \times H)$		
伸縮目地	(1.500×0.320)		
	= 0.480	m ²	0.48
機械式継手	図面より		
EG-J2	D25用 N1 = 17	本	17
	D19用 N2 = 17	本	17

現場打ち数量計算-工区13

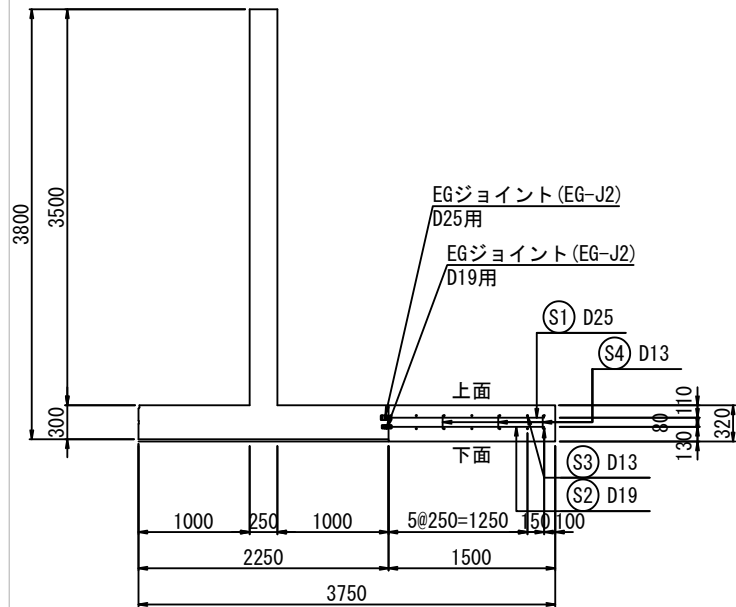
断面図



名 称		単位	数 量
現場打ちコンクリート $\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$	$\{(L1 + L2) / 2\} \times B \times H$ $\{(7.817 + 6.317) / 2\} \times 1.500 \times 0.320$ $= 3.392$	m^3	3.39
型枠	$(B + L) \times H$ $(1.500 + 7.817) \times 0.320$ $= 2.981$	m^2	2.98
鉄筋	図面より		
SD345	D25 W = 163.612	kg	163.61
	D19 W = 91.948	kg	91.95
	D13 W = 89.856	kg	89.86
目地材 伸縮目地	$(B \times H)$ (2.121×0.320) $= 0.679$	m^2	0.68
機械式継手	図面より		
EG-J2	D25用 N1 = 25	本	25
	D19用 N2 = 25	本	25

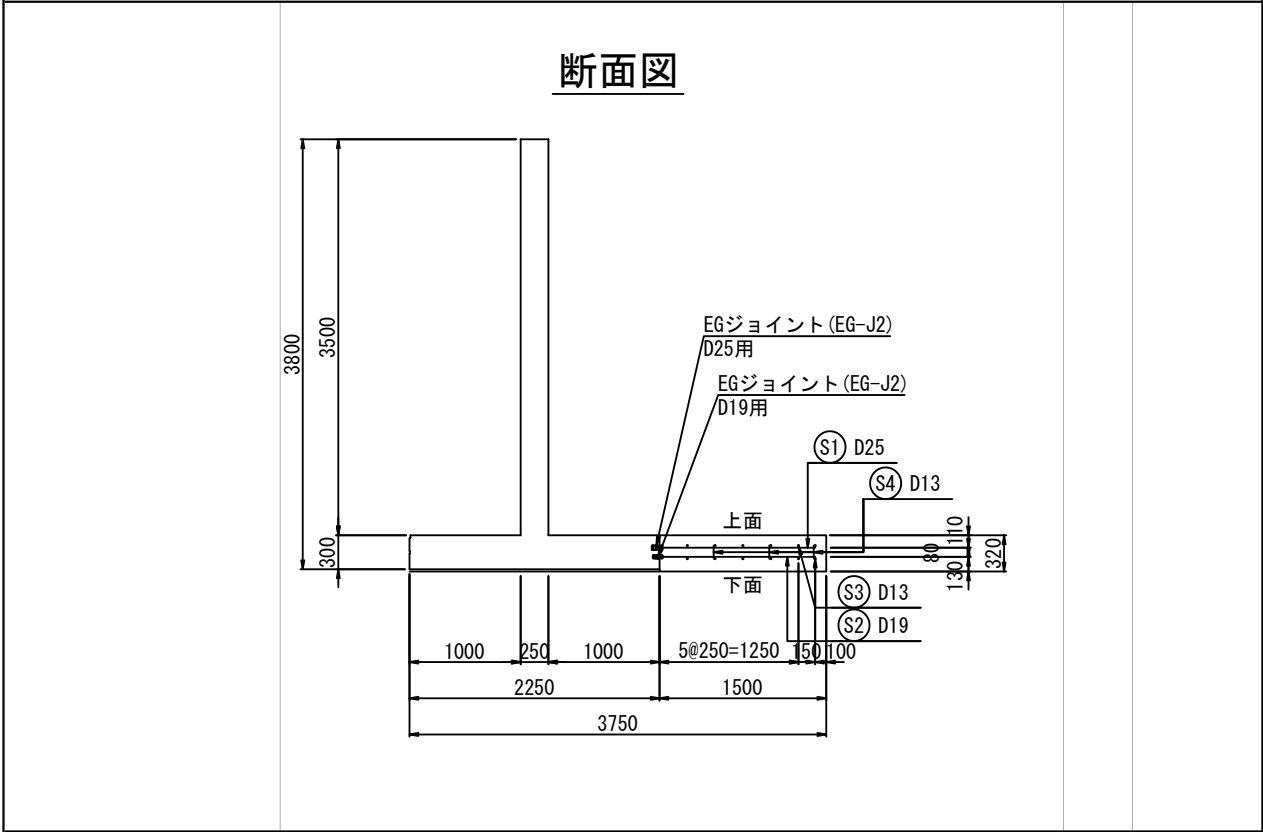
現場打ち数量計算-工区20

断面図



名 称		単位	数 量
現場打ちコンクリート $\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$	$\{(L1 + L2) / 2\} \times B \times H$ $\{(5.485 + 3.985) / 2\} \times 1.500 \times 0.320$ $= 2.273$	m^3	2.27
型枠	$(B + L) \times H$ $(2.121 + 5.485) \times 0.320$ $= 2.434$	m^2	2.43
鉄筋	図面より		
SD345	D25 W = 112.033	kg	112.03
	D19 W = 62.986	kg	62.99
	D13 W = 60.012	kg	60.01
目地材 伸縮目地	$(B \times H)$ (1.500×0.320) $= 0.480$	m^2	0.48
機械式継手	図面より		
EG-J2	D25用 N1 = 16	本	16
	D19用 N2 = 16	本	16

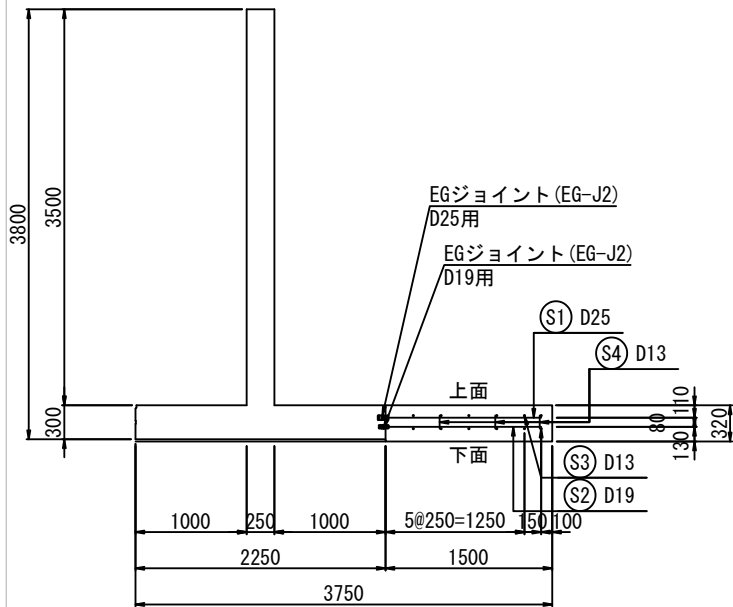
現場打ち数量計算-工区21

[illegible]

名 称		単位	数 量
現場打ちコンクリート	$\{ (L1 + L2) / 2 \} \times B \times H$		
$\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$	$\{ (7.471 + 5.971) / 2 \} \times 1.500 \times 0.320$ = 3.226	m ³	3.23
型枠	$(B + L) \times H$ $(1.500 + 7.471) \times 0.320$ = 2.871	m ²	2.87
鉄筋	図面より		
SD345	D25 W = 156.291	kg	156.29
	D19 W = 87.940	kg	87.94
	D13 W = 85.680	kg	85.68
目地材	$(B \times H)$		
伸縮目地	(2.121×0.320) = 0.679	m ²	0.68
機械式継手	図面より		
EG-J2	D25用 N1 = 19	本	19
	D19用 N2 = 19	本	19

現場打ち数量計算-工区25

断面図



名 称		単位	数 量
現場打ちコンクリート $\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$	$\{(L1 + L2) / 2\} \times B \times H$ $\{(5.906 + 4.406) / 2\} \times 1.500 \times 0.320$ $= 2.475$	m^3	2.47
型枠	$(B + L) \times H$ $(2.121 + 5.906) \times 0.320$ $= 2.569$	m^2	2.57
鉄筋	図面より		
SD345	D25 W = 121.905	kg	121.91
	D19 W = 68.632	kg	68.63
	D13 W = 65.028	kg	65.03
目地材 伸縮目地	$(B \times H)$ (1.500×0.320) $= 0.480$	m^2	0.48
機械式継手	図面より		
EG-J2	D25用 N1 = 13	本	13
	D19用 N2 = 13	本	13

調整池 底版工集計表					
名称	種 別		単位	数 量	備 考
調整池底版工	コンクリート	18-8-40	m3	609.89	
	型枠	底版コンクリート用	m2	105.38	
	溶接金網	D13 200×200 2m×4m	枚	373	79.6kg/枚 29.69t
	アンカー筋	D13 L=1430	本	2029	SD345 2.89t
目地工	目地材	t=20	m2	105.38	
	止水板	B=200	m	351.25	センターバブル型

名称	算出式		単位	数量																																																		
[1] 現場打ち工 底版コンクリート 18-8-40	図面より																																																					
	<table><tr><th>工区</th><th>S</th></tr><tr><td>①</td><td>60.469</td></tr><tr><td>②</td><td>61.892</td></tr><tr><td>③</td><td>61.631</td></tr><tr><td>④</td><td>33.113</td></tr><tr><td>⑤</td><td>97.799</td></tr><tr><td>⑥</td><td>100.100</td></tr><tr><td>⑦</td><td>100.100</td></tr><tr><td>⑧</td><td>100.100</td></tr><tr><td>⑨</td><td>85.903</td></tr><tr><td>⑩</td><td>38.392</td></tr><tr><td>⑪</td><td>97.799</td></tr><tr><td>⑫</td><td>100.100</td></tr><tr><td>⑬</td><td>100.100</td></tr><tr><td>⑭</td><td>100.100</td></tr><tr><td>⑮</td><td>100.100</td></tr><tr><td>⑯</td><td>100.100</td></tr><tr><td>⑰</td><td>61.063</td></tr><tr><td>⑱</td><td>95.247</td></tr><tr><td>⑲</td><td>97.488</td></tr><tr><td>⑳</td><td>97.488</td></tr><tr><td>㉑</td><td>97.488</td></tr><tr><td>㉒</td><td>97.488</td></tr><tr><td>㉓</td><td>97.488</td></tr><tr><td>㉔</td><td>51.403</td></tr></table>	工区	S	①	60.469	②	61.892	③	61.631	④	33.113	⑤	97.799	⑥	100.100	⑦	100.100	⑧	100.100	⑨	85.903	⑩	38.392	⑪	97.799	⑫	100.100	⑬	100.100	⑭	100.100	⑮	100.100	⑯	100.100	⑰	61.063	⑱	95.247	⑲	97.488	⑳	97.488	㉑	97.488	㉒	97.488	㉓	97.488	㉔	51.403	$\Sigma S = 2032.951$ $V = 2032.951 \times 0.300 = 609.885$	m^3	609.89
	工区	S																																																				
	①	60.469																																																				
	②	61.892																																																				
	③	61.631																																																				
	④	33.113																																																				
	⑤	97.799																																																				
	⑥	100.100																																																				
	⑦	100.100																																																				
	⑧	100.100																																																				
	⑨	85.903																																																				
	⑩	38.392																																																				
	⑪	97.799																																																				
	⑫	100.100																																																				
	⑬	100.100																																																				
	⑭	100.100																																																				
	⑮	100.100																																																				
	⑯	100.100																																																				
	⑰	61.063																																																				
	⑱	95.247																																																				
	⑲	97.488																																																				
	⑳	97.488																																																				
	㉑	97.488																																																				
㉒	97.488																																																					
㉓	97.488																																																					
㉔	51.403																																																					
型枠 底版コンクリート用	図面より																																																					
	<table><tr><th></th><th>L</th></tr><tr><td>1</td><td>39.850</td></tr><tr><td>2</td><td>59.900</td></tr><tr><td>3</td><td>66.000</td></tr><tr><td>4</td><td>36.000</td></tr><tr><td>5</td><td>36.000</td></tr><tr><td>6</td><td>35.498</td></tr><tr><td>7</td><td>30.749</td></tr><tr><td>8</td><td>26.001</td></tr><tr><td>9</td><td>21.252</td></tr></table>		L	1	39.850	2	59.900	3	66.000	4	36.000	5	36.000	6	35.498	7	30.749	8	26.001	9	21.252	$\Sigma L = 351.250$ $V = 351.250 \times 0.300 = 105.375$	m^2	105.38																														
		L																																																				
	1	39.850																																																				
	2	59.900																																																				
	3	66.000																																																				
	4	36.000																																																				
	5	36.000																																																				
	6	35.498																																																				
	7	30.749																																																				
	8	26.001																																																				
	9	21.252																																																				

名称	算出式		単位	数量
溶接金網	D13 200×200 2m×4m 割増し率： 0.7		枚	373
	Σ = 373			
	工区	枚		
	①	11		
	②	12		
	③	12		
	④	6		
	⑤	18		
	⑥	18		
	⑦	18		
	⑧	18		
	⑨	16		
	⑩	7		
	⑪	18		
	⑫	18		
	⑬	18		
	⑭	18		
	⑮	18		
	⑯	18		
	⑰	11		
	⑱	18		
	⑲	18		
	⑳	18		
	㉑	18		
	㉒	18		
	㉓	18		
㉔	10			

名称	算出式		単位	数量																																																		
アンカー筋 D13	L= 1430	ctc 1000																																																				
	<table><tr><td>工区</td><td>本</td></tr><tr><td>①</td><td>60</td></tr><tr><td>②</td><td>62</td></tr><tr><td>③</td><td>62</td></tr><tr><td>④</td><td>33</td></tr><tr><td>⑤</td><td>98</td></tr><tr><td>⑥</td><td>100</td></tr><tr><td>⑦</td><td>100</td></tr><tr><td>⑧</td><td>100</td></tr><tr><td>⑨</td><td>86</td></tr><tr><td>⑩</td><td>38</td></tr><tr><td>⑪</td><td>98</td></tr><tr><td>⑫</td><td>100</td></tr><tr><td>⑬</td><td>100</td></tr><tr><td>⑭</td><td>100</td></tr><tr><td>⑮</td><td>100</td></tr><tr><td>⑯</td><td>100</td></tr><tr><td>⑰</td><td>61</td></tr><tr><td>⑱</td><td>95</td></tr><tr><td>⑲</td><td>97</td></tr><tr><td>⑳</td><td>97</td></tr><tr><td>㉑</td><td>97</td></tr><tr><td>㉒</td><td>97</td></tr><tr><td>㉓</td><td>97</td></tr><tr><td>㉔</td><td>51</td></tr></table>	工区	本	①	60	②	62	③	62	④	33	⑤	98	⑥	100	⑦	100	⑧	100	⑨	86	⑩	38	⑪	98	⑫	100	⑬	100	⑭	100	⑮	100	⑯	100	⑰	61	⑱	95	⑲	97	⑳	97	㉑	97	㉒	97	㉓	97	㉔	51	$\Sigma = 2029$ $W = 1.430 \times 2029 \times 0.995 = 2886.963$	本 kg	2029 2886.96
	工区	本																																																				
	①	60																																																				
	②	62																																																				
	③	62																																																				
	④	33																																																				
	⑤	98																																																				
	⑥	100																																																				
	⑦	100																																																				
	⑧	100																																																				
	⑨	86																																																				
	⑩	38																																																				
	⑪	98																																																				
	⑫	100																																																				
	⑬	100																																																				
	⑭	100																																																				
	⑮	100																																																				
	⑯	100																																																				
	⑰	61																																																				
	⑱	95																																																				
	⑲	97																																																				
	⑳	97																																																				
	㉑	97																																																				
㉒	97																																																					
㉓	97																																																					
㉔	51																																																					
[2] 目地工 目地材 t=20	型枠と同じより	$\Sigma L = 351.250$ $V = 351.250 \times 0.300 = 105.375$	 m^2	 105.38																																																		
	止水板 B=200 センターバブル型	目地材と同じより $\Sigma L = 351.250 = 351.250$	 m	 351.25																																																		

工事用道路工			
種別・細別	規格	算 定 式	数 量
敷鉄板	22×1524×6096	W = 3.0m L = 273.0m A = 4.5×273.0 N = 1229/(1.524×6.096) W = 132×1.604t/枚	= 1229 m2 = 132 枚 = 211.7 t

地下水位低下工集計表

[illegible]

地下水位低下工計算書

[illegible]

地下水位低下工数量計算書

地下水位低下工	ウェルポイント184本、ポンプ2基			1.0	式
					
細 別	規 格	単位	計 算 式	数 量	摘 要
ウェルポイント	ウェルポイント設置・撤去	本	320.6/1.5+1	215	
	ウェルポイントポンプ設置・撤去	組		2	
	ヘッダーライン	m	320.6	320.6	
	ジェット装置	組		1	