

令和8年度から令和10年度小和田地区基盤整備事業A工区盛土造成工事（ゼロ債務）

工事数量計算書

数 量 総 括 表

工事区分 (レベル1)	工 種 (レベル2)	種 別 (レベル3)	細 別 (レベル4)	規 格 (レベル5)	単 位	設計数量		数 量 増 減	摘要
						(前回)	(今回)		
築堤・護岸					式		1		
	河川土工				式		1		
		掘削工			式		1		
			掘削	土砂 オーブンカット	m3		3,900		
			土砂等運搬		m3		3,910		
			整地		m3		3,900		
		盛土工			式		1		
			路体(築堤)盛土	4.0m以上	m3		126,300		
			土砂等運搬		m3		63,140		
			整地		m3		63,140		
			積込(ルーズ)		m3		63,100		
	擁壁工				式		1		
		作業土工			式		1		
			床掘り	土砂	式(m3)		1(290)		
			埋戻し	W<1m	式(m3)		1(130)		
			基面整正		式(m2)		1(370)		
		場所打擁壁工	重力式擁壁	H2500 18-8-40BB	m3		11		
		フローキャスト擁壁工	L型擁壁	H2000	m		99		
			L型擁壁	H2250	m		40		
			L型擁壁	H2500	m		78		
	構造物撤去工				式		1		
		作業土工			式		1		
			床掘り	土砂	式(m3)		1(280)		
		構造物取壊し工			式		1		
			舗装版破碎	コンクリート舗装 t=150	m3		1,580		
			コンクリート構造物	鉄筋構造物	m		585		
	排水構造物撤去工				式		1		
			U型側溝撤去	BF2-600再利用撤去	m		251		
		運搬処理工			式		1		
			殻運搬	コンクリート殻(無筋)	m3		237		
			殻運搬	コンクリート殻(二次製品)	m3		28		
			殻処分	コンクリート殻(無筋)	m3		237		
			殻処分	コンクリート殻(二次製品)	m3		28		
			現場発生品積込・荷卸し	BF2-600	t		52.00		
			現場発生品運搬	BF2-600	t		52.00		
	仮設工				式		1		
		仮置土保護工			式		1		
			防草シート設置	防草シート 目付量240g/m ² 露出用	式(m2)		1(15,100)		
		交通管理工			式		1		
			交通誘導警備員	交通誘導員B	式(人)		1(600)		
共通仮設					式		1		
	共通仮設費				式		1		
		運搬費			式		1		
			重建設機械分解組立輸送費		式(回)		1(1)		

河川土工 数量集計表

数量計算書（1）

種別：掘削工

A-①ブロック 嵩上げ盛土量算定結果一覧表（1）

番号	面 積 A (m ²)	平均嵩上げ盛土高 (計画高- 0.8m) H ₃ (m)	平均 耕土 剥ぎ取り後高さ H ₂ (m)	嵩上げ盛土厚さ D ₂ = H ₃ - H ₂ (m)	嵩上げ盛土量 (基盤排水層含む) V ₂ = A × D ₂ (m ³)	備 考
1	69.5	496.80	495.63	1.17	81.1	
2	197.8	496.80	495.65	1.15	226.6	
3	282.9	496.80	495.93	0.87	245.8	
4	119.7	496.80	495.94	0.86	103.5	
5	145.2	496.70	495.62	1.08	157.4	
6	292.6	496.80	495.79	1.01	296.8	
7	400.0	496.80	495.41	1.39	556.7	
8	400.0	496.80	495.04	1.76	704.0	
9	400.0	496.80	495.05	1.75	698.8	
10	136.6	496.80	495.37	1.43	195.6	
11	193.9	496.60	495.18	1.42	276.0	
12	390.9	496.65	495.03	1.62	634.7	
13	400.0	496.75	494.69	2.06	823.6	
14	400.0	496.80	494.91	1.89	756.0	
15	400.0	496.80	495.02	1.78	711.5	
16	400.0	496.68	495.00	1.67	668.7	
17	326.9	496.55	495.65	0.90	295.6	
18	61.7	496.50	496.39	0.11	6.6	
19	41.6	496.50	496.50	0.00	0.0	
20	55.0	496.50	495.29	1.21	66.5	
21	307.0	496.60	495.25	1.35	413.8	
22	400.0	496.60	494.70	1.90	760.9	
23	400.0	496.60	494.34	2.26	904.4	
24	400.0	496.65	494.44	2.21	883.7	
25	400.0	496.75	494.62	2.13	853.5	
26	400.0	496.68	494.75	1.92	768.1	
27	400.0	496.43	494.79	1.64	655.0	
28	400.0	496.30	495.32	0.98	390.9	
29	345.8	496.35	495.95	0.40	139.2	
30	383.8	496.40	496.03	0.37	141.8	
31	351.4	496.40	496.06	0.34	120.7	
32	348.4	496.40	496.24	0.16	54.9	
33	354.5	496.40	496.40	0.00	0.0	
34	164.6	496.40	495.12	1.28	211.3	
35	383.3	496.45	494.69	1.76	674.7	
36	400.0	496.55	494.18	2.37	947.1	
37	400.0	496.60	494.26	2.34	937.6	
38	400.0	496.60	494.36	2.24	895.9	
39	400.0	496.48	494.47	2.00	801.0	
40	400.0	496.40	494.60	1.80	719.4	
41	400.0	496.33	495.02	1.31	522.1	
42	400.0	496.25	495.12	1.13	453.1	
43	400.0	496.30	495.04	1.26	503.8	
44	400.0	496.30	495.26	1.04	415.2	
45	400.0	496.30	495.29	1.01	403.8	
46	400.0	496.30	495.32	0.98	393.2	
47	227.4	496.30	495.52	0.78	176.3	
48	54.0	496.40	495.01	1.39	75.1	
49	303.8	496.40	495.09	1.31	398.1	
小計	15,538.3			1.32	22,120.4	

A-①ブロック 嵩上げ盛土量算定結果一覧表 (2)

番号	面 積 A (m ²)	平均嵩上げ盛土高 (計画高- 0.8m) H ₃ (m)	平均 耕土 剥ぎ取り後高さ H ₂ (m)	嵩上げ盛土厚さ $D_2 = H_3 - H_2$ (m)	嵩上げ盛土量 (基盤排水層含む) $V_2 = A \times D_2$ (m ³)	備 考
50	400.0	496.40	494.61	1.79	714.3	
51	400.0	496.40	494.06	2.34	935.2	
52	400.0	496.50	494.15	2.35	940.8	
53	400.0	496.50	494.28	2.22	889.0	
54	400.0	496.48	494.41	2.07	827.8	
55	400.0	496.23	494.47	1.75	701.2	
56	400.0	496.10	494.58	1.52	607.6	
57	400.0	496.10	495.06	1.04	416.2	
58	400.0	496.15	495.13	1.02	409.2	
59	388.6	496.20	494.82	1.38	536.8	
60	311.9	496.30	494.84	1.46	455.0	
61	225.7	496.30	494.93	1.37	309.4	
62	91.2	496.30	495.01	1.29	117.5	
63	161.9	495.50	495.05	0.45	72.2	
64	381.6	496.10	494.46	1.64	626.1	
65	400.0	496.40	493.92	2.48	993.2	
66	400.0	496.40	494.02	2.38	952.0	
67	400.0	496.40	494.13	2.27	907.9	
68	400.0	496.33	494.23	2.09	836.4	
69	400.0	496.15	494.31	1.84	737.3	
70	400.0	496.08	494.77	1.30	521.6	
71	400.0	496.00	494.86	1.14	456.3	
72	391.1	496.00	494.58	1.42	557.1	
73	262.0	496.00	494.67	1.33	348.7	
74	115.0	496.00	494.63	1.37	157.9	
75	11.9	496.10	494.90	1.20	14.3	
76	44.1	495.10	494.40	0.70	30.9	
77	290.5	495.10	494.25	0.85	246.8	
78	400.0	495.20	493.93	1.27	507.9	
79	400.0	495.50	493.77	1.73	693.4	
80	400.0	496.10	493.96	2.14	857.5	
81	400.0	496.40	494.07	2.33	932.6	
82	400.0	496.28	494.23	2.04	818.0	
83	400.0	496.03	494.30	1.73	691.8	
84	400.0	495.90	494.35	1.55	620.3	
85	400.0	496.00	494.88	1.12	446.8	
86	275.8	496.10	494.90	1.20	330.1	
87	54.5	496.10	494.53	1.57	85.8	
88	141.3	495.20	494.42	0.78	109.7	
89	375.8	495.20	493.81	1.39	521.7	
90	400.0	495.20	493.37	1.83	733.8	
91	400.0	495.20	493.40	1.80	719.3	
92	400.0	495.20	493.75	1.45	581.9	
93	400.0	495.68	494.04	1.63	653.7	
94	400.0	496.15	494.06	2.09	836.0	
95	400.0	496.03	494.17	1.85	740.2	
96	400.0	495.90	494.26	1.64	655.0	
97	384.6	495.90	494.35	1.55	595.3	
98	144.6	495.90	494.46	1.44	208.8	
小計	16,452.1			1.60	27,658.2	

A-①ブロック 嵩上げ盛土量算定結果一覧表 (3)

A-②ブロック 嵩上げ盛土量算定結果一覧表（1）

番号	面 積 A (m ²)	平均嵩上げ盛土高 (計画高- 0.8m) H ₃ (m)	平均 耕土 剥ぎ取り後高さ H ₂ (m)	嵩上げ盛土厚さ $D_2 = H_3 - H_2$ (m)	嵩上げ盛土量 (基盤排水層含む) V ₂ = A × D ₂ (m ³)	備 考
1	209.5	495.80	494.59	1.21	253.2	
2	187.0	495.40	493.62	1.78	333.6	
3	11.8	495.20	493.21	1.99	23.5	
4	189.8	496.00	494.98	1.02	192.7	
5	400.0	496.00	493.84	2.16	862.5	
6	400.0	495.80	493.06	2.74	1,094.1	
7	350.8	495.40	493.16	2.24	785.3	
8	138.2	495.20	493.33	1.87	258.9	
9	98.6	495.90	495.45	0.45	44.5	
10	396.5	496.00	494.28	1.72	680.6	
11	400.0	496.00	493.23	2.77	1,106.1	
12	400.0	496.00	493.16	2.84	1,137.4	
13	400.0	495.60	493.36	2.24	897.0	
14	400.0	495.33	493.58	1.75	699.4	
15	314.8	495.63	493.64	1.99	626.1	
16	87.0	495.80	493.74	2.06	179.0	
17	332.7	495.85	494.91	0.94	313.8	
18	400.0	495.95	493.95	2.00	798.9	
19	400.0	496.00	493.50	2.50	1,001.4	
20	400.0	496.00	493.23	2.77	1,107.5	
21	400.0	495.73	493.46	2.27	906.5	
22	400.0	495.58	493.63	1.94	776.4	
23	400.0	495.73	493.63	2.10	839.0	
24	398.2	495.78	493.70	2.08	826.6	
25	106.5	495.80	493.84	1.96	208.7	
26	43.0	495.80	493.88	1.92	82.6	
27	91.8	495.80	495.28	0.52	47.6	
28	400.0	495.80	494.18	1.62	648.1	
29	400.0	495.85	493.75	2.10	839.6	
30	400.0	495.95	493.58	2.37	947.9	
31	400.0	495.90	493.27	2.63	1,050.3	
32	400.0	495.75	493.42	2.33	932.6	
33	400.0	495.70	493.62	2.08	832.8	
34	400.0	495.70	493.66	2.04	814.2	
35	400.0	495.75	493.66	2.09	835.6	
36	400.0	495.80	493.77	2.03	811.4	
37	244.1	495.80	493.72	2.08	506.8	
38	225.2	495.80	495.13	0.67	150.7	
39	400.0	495.80	493.66	2.14	855.5	
40	400.0	495.80	493.20	2.60	1,040.0	
41	400.0	495.90	493.21	2.69	1,075.3	
42	400.0	495.80	493.30	2.50	1,000.9	
43	400.0	495.63	493.42	2.21	883.6	
44	400.0	495.68	493.63	2.05	818.3	
45	400.0	495.70	493.65	2.05	821.5	
46	400.0	495.73	493.57	2.16	863.1	
47	400.0	495.78	493.59	2.18	873.1	
48	40.8	495.80	493.60	2.20	89.9	
49	307.7	495.80	494.68	1.12	344.1	
小計	15,774.0			1.99	33,117.9	

A-②ブロック 嵩上げ盛土量算定結果一覧表（2）

番号	面 積 A (m ²)	平均嵩上げ盛土高 (計画高- 0.8m) H ₃ (m)	平均 耕土 剥ぎ取り後高さ H ₂ (m)	嵩上げ盛土厚さ $D_2 = H_3 - H_2$ (m)	嵩上げ盛土量 (基盤排水層含む) V ₂ = A × D ₂ (m ³)	備 考
50	400.0	495.80	493.22	2.58	1,033.4	
51	400.0	495.80	492.81	2.99	1,196.8	
52	400.0	496.00	493.18	2.82	1,129.6	
53	400.0	495.90	493.49	2.41	965.2	
54	400.0	495.60	493.37	2.23	891.2	
55	400.0	495.60	493.45	2.15	858.3	
56	400.0	495.65	493.48	2.17	866.1	
57	400.0	495.70	493.44	2.26	904.5	
58	319.4	495.73	493.48	2.24	715.9	
59	140.0	495.80	494.92	0.88	123.6	
60	308.9	495.80	493.43	2.37	732.8	
61	399.3	495.80	492.75	3.05	1,219.5	
62	400.0	496.10	492.98	3.12	1,249.6	
63	400.0	496.00	493.32	2.68	1,070.6	
64	400.0	495.60	493.46	2.14	855.8	
65	400.0	495.58	493.42	2.16	862.9	
66	400.0	495.63	493.27	2.35	940.3	
67	400.0	495.70	493.31	2.39	957.6	
68	222.0	495.70	493.46	2.24	496.4	
69	67.6	495.80	492.97	2.83	191.6	
70	219.6	496.10	493.57	2.53	556.3	
71	364.5	496.20	493.65	2.55	929.6	
72	400.0	495.80	493.43	2.37	949.2	
73	400.0	495.60	493.32	2.28	910.3	
74	400.0	495.63	493.18	2.45	979.8	
75	400.0	495.68	493.25	2.42	968.9	
76	170.8	495.70	493.38	2.32	396.6	
77	83.7	495.80	493.81	1.99	166.3	
78	283.7	495.60	493.30	2.30	652.1	
79	400.0	495.60	492.78	2.82	1,127.3	
80	400.0	495.83	493.21	2.62	1,047.4	
81	137.0	495.88	493.26	2.62	358.5	
82	172.0	495.60	492.87	2.73	469.9	
83	387.2	496.00	492.85	3.15	1,218.7	
84	110.6	496.05	493.29	2.76	305.3	
85	64.4	496.00	492.86	3.14	202.4	
86	76.0	496.05	492.85	3.20	243.2	
小計	11,526.7			2.50	28,743.5	
合計	27,300.7				61,861.4	

擁壁工　数量集計表

数量計算書（1）

種別：作業土工

種別	細別・規格	算式	単位	数量
床掘り	土砂	L型擁壁 V = 287.8	m3	292.3
		重力式擁壁 V = 4.5		
		合計 292.3		
埋戻し	W<1m	L型擁壁 V = 131.2	m3	133.9
		重力式擁壁 V = 2.7		
		合計 133.9		
基面整正		L型擁壁 A = 361.8	m2	369.5
		重力式擁壁 A = 7.8		
		合計 369.5		

数量計算書（1）

種別：プレキャスト擁壁工

数量計算書(2)

工壁擁打所場

【参考数量】

L型擁壁

高さ H (mm)	底版幅 B (mm)	製品重量 (kg)	製品本数	
			標準 (本)	短尺 (本)
2000	1400	1785	49	1
2250	1575	2144	20	
2500	1750	2481	38	2

※製品重表は、標準品（L=2000mm）の場合。

※基礎厚は、長野県土木部標準設計を参照。

※H=2000 標準品

L型擁壁製品本数及び施工延長 数量表

名称	製品本数(本)						
	H2000		H2250	H2500		合計	
	L=2000	L=1000	L=2000	L=2000	L=1000	L=2000	L=1000
区分1	28		8			36	
区分2			5	38	2	43	2
区分3	21	1	7			28	1
合計	49	1	20	38	2	107	3

名称	施工延長(m)			
	H2000 (m)	H2250 (m)	H2500 (m)	合計 (m)
区分1	56.0	16.0		72.0
区分2		10.0	78.0	88.0
区分3	43.0	14.0		57.0
合計	99.0	40.0	78.0	217.0

L型擁壁 H2000 99.0 m

H2250 40.0 m

H2500 78.0 m

作業土工	H2000	H2250	H2500	計
断面積	1.2	1.3	1.5	
延長	99.0	40.0	78.0	
床掘り土量	118.8	52.0	117.0	287.8
作業土工	H2000	H2250	H2500	計
断面積	0.6	0.6	0.6	
延長	99.0	40.0	78.0	
埋戻し土量	59.4	25.0	46.8	131.2

重力式擁壁数量表

延長					平均延長 (m)	基礎幅 (m)	断面積 (m2)	基礎碎石 (m2)	コンクリート			
天端前面 (m)	天端背面 (m)	天端延長 (m)	底版背面 (m)	底版延長 (m)					縦壁 (m3)	背面 (m3)	合計 (m3)	
0.1	0.1	0.1	0.1	0.1					0.2	0.1	0.2	0.3
1.4	1.2	1.3		0.6	1.9	2.5			1.3	0.8	1.1	1.9
1.4	1.2	1.3		0.6					1.3	0.8	1.1	1.9
1.4	1.4	1.4	1.4	1.4					2.7	0.9	2.6	3.5
1.0	0.9	1.0		0.5					1.0	0.6	0.8	1.4
1.0	0.9	1.0		0.5					1.0	0.6	0.8	1.4
0.3	0.3	0.3	0.3	0.3					0.6	0.2	0.6	0.8
6.6	6.0	6.4	1.8	4.0					8.1	4.0	7.2	11.2

※天端延長 (m) = (天端前面延長 (m) + 天端背面延長 (m)) / 2

※底版延長 (m) = (天端背面延長 (m) + 底版背面延長 (m)) / 2

※平均延長 (m) = (天端前面延長 (m) 底版背面延長 (m)) / 2

※作業土工 (床掘) 1.9+0.5×0.5×2)+1.9)/2×0.5×4.2= 4.5 m3

※作業土工 (埋戻し) (0.5+0.8)/2×0.5×2×4.2= 2.7 m3

※コンクリート縦壁 (m3) = 天端延長 (m) × 0.3 (m) × 2.5 (m)

※コンクリート背面 (m3) = 底版延長 (m) × 1.5 (m) × 2.5 (m) / 2

※基礎碎石及び均しコンクリート、均しコンクリート型枠、擁壁本体型枠、水抜きパイプは設置歩掛に含む

構造物撤去工数量集計表

数量計算書

構造物撤去工

数量計算書（1）

種別：作業土工

延長計算書

種別：構造物撤去工

延長計算書

種別：排水構造物撤去工

仮設工 数量集計表

数量計算書

仮設工

数量計算書

工種：仮設工

数量計算書

構造物取壊し工

搬入路盛土 数量計算書(1)

搬入路盛土 数量計算書(2)

測点	区間長 (m)	路体盛土			摘要
		断面積 (m2)	平均断面積 (m2)	体積 (m3)	
No.18	0.0	20.3			
No.19	20.0	19.7	20.00	400.0	
No.20	20.0	20.9	20.30	406.0	
No.21	20.0	20.2	20.55	411.0	
No.22	20.0	22.3	21.25	425.0	
No.23	20.0	21.9	22.10	442.0	
No.24	20.0	20.2	21.05	421.0	
No.25	20.0	18.7	19.45	389.0	
No.26	20.0	18.7	18.70	374.0	
No.27	20.0	16.5	17.60	352.0	
No.28	20.0	12.0	14.25	285.0	
No.29	20.0	16.1	14.05	281.0	
No.30	0.0	4.9	10.50	0.0	
No.31	20.0	3.5	4.20	84.0	
No.32	0.0	3.5	3.50	0.0	
No.32+10.775	20.0	3.5	3.50	70.0	
No.33	20.0	3.5	3.50	70.0	
No.33+10.654	20.0	4.1	3.80	76.0	
No.34	20.0	4.0	4.05	81.0	
No.34+10.342	20.0	4.3	4.15	83.0	
No.34+14.404	20.0	4.3	4.30	86.0	
小計2	360.0			4,736.0	
合計	720.0			10,033.7	

数量計算書

種別：防護柵撤去工

A-①ブロック耕土剥ぎ取り土量算定表（1）

耕土剥ぎ取り厚；0.3m

番号	面 積 A (m ²)	平均 現況高 (耕土剥ぎ取り前) H ₁ (m)	平均 耕土 剥ぎ取り後高さ H ₂ (m)	平均耕土剥ぎ取り厚 D ₁ =H ₁ -H ₂ (m)	耕土剥ぎ取り 土 量 V ₁ = A × D ₁ (m ³)	備 考
1	69.5	495.83	495.61	0.23	15.6	
2	197.8	495.85	495.63	0.22	44.5	
3	282.9	496.03	495.88	0.15	42.4	
4	119.7	496.04	495.89	0.15	18.0	
5	145.2	495.82	495.59	0.23	32.7	
6	292.6	495.99	495.76	0.23	65.8	
7	400.0	495.71	495.41	0.30	120.0	
8	400.0	495.34	495.04	0.30	120.0	
9	400.0	495.35	495.05	0.30	120.0	
10	136.6	495.67	495.37	0.30	41.0	
11	193.9	495.38	495.15	0.22	43.6	
12	390.9	495.23	495.00	0.23	88.0	
13	400.0	494.99	494.69	0.30	120.0	
14	400.0	495.21	494.91	0.30	120.0	
15	400.0	495.32	495.02	0.30	120.0	
16	400.0	495.30	495.00	0.30	120.0	
17	326.9	495.85	495.62	0.23	73.6	
18	61.7	496.49	496.34	0.15	9.3	
19	41.6	496.40	496.40	0.00	0.0	
20	55.0	495.39	495.24	0.15	8.2	
21	307.0	495.45	495.23	0.23	69.1	
22	400.0	495.00	494.70	0.30	120.0	
23	400.0	494.64	494.34	0.30	120.0	
24	400.0	494.74	494.44	0.30	120.0	
25	400.0	494.92	494.62	0.30	120.0	
26	400.0	495.05	494.75	0.30	120.0	
27	400.0	495.09	494.79	0.30	120.0	
28	400.0	495.52	495.30	0.23	90.0	
29	345.8	496.15	495.92	0.22	77.8	
30	383.8	496.23	496.01	0.23	86.4	
31	351.4	496.16	496.01	0.15	52.7	
32	348.4	496.37	496.17	0.20	70.2	
33	354.5	496.30	496.30	0.00	0.0	
34	164.6	495.29	495.07	0.22	37.0	
35	383.3	494.89	494.66	0.23	86.2	
36	400.0	494.48	494.18	0.30	120.0	
37	400.0	494.56	494.26	0.30	120.0	
38	400.0	494.66	494.36	0.30	120.0	
39	400.0	494.77	494.47	0.30	120.0	
40	400.0	494.90	494.60	0.30	120.0	
41	400.0	495.22	494.99	0.22	90.0	
42	400.0	495.32	495.09	0.23	90.0	
43	400.0	495.34	495.04	0.30	120.0	
44	400.0	495.56	495.26	0.30	120.0	
45	400.0	495.59	495.29	0.30	120.0	
46	400.0	495.62	495.32	0.30	120.0	
47	227.4	495.72	495.50	0.23	51.2	
48	54.0	495.21	494.98	0.23	12.2	
49	303.8	495.36	495.06	0.30	91.1	
小計	15,538.3			0.24	4,026.5	

A-①ブロック耕土剥ぎ取り土量算定表 (2)

耕土剥ぎ取り厚 ; 0.3m

番号	面 積 A (m ²)	平均 現況高 (耕土剥ぎ取り前) H ₁ (m)	平均 耕土 剥ぎ取り後高さ H ₂ (m)	平均耕土剥ぎ取り厚 D ₁ =H ₁ -H ₂ (m)	耕土剥ぎ取り 土 量 V ₁ = A × D ₁ (m ³)	備 考
50	400.0	494.89	494.59	0.30	120.0	
51	400.0	494.36	494.06	0.30	120.0	
52	400.0	494.45	494.15	0.30	120.0	
53	400.0	494.58	494.28	0.30	120.0	
54	400.0	494.71	494.41	0.30	120.0	
55	400.0	494.77	494.47	0.30	120.0	
56	400.0	494.88	494.58	0.30	120.0	
57	400.0	495.26	495.03	0.23	90.0	
58	400.0	495.33	495.10	0.23	90.0	
59	388.6	495.12	494.82	0.30	116.6	
60	311.9	495.14	494.84	0.30	93.6	
61	225.7	495.23	494.93	0.30	67.7	
62	91.2	495.31	495.01	0.30	27.4	
63	161.9	495.15	495.00	0.15	24.3	
64	381.6	494.66	494.43	0.23	85.9	
65	400.0	494.22	493.92	0.30	120.0	
66	400.0	494.32	494.02	0.30	120.0	
67	400.0	494.43	494.13	0.30	120.0	
68	400.0	494.53	494.23	0.30	120.0	
69	400.0	494.61	494.31	0.30	120.0	
70	400.0	495.00	494.77	0.22	90.0	
71	400.0	495.08	494.86	0.23	90.0	
72	391.1	494.88	494.58	0.30	117.3	
73	262.0	494.97	494.67	0.30	78.6	
74	115.0	494.93	494.63	0.30	34.5	
75	11.9	494.90	494.60	0.30	3.6	
76	44.1	494.55	494.40	0.15	6.6	
77	290.5	494.40	494.25	0.15	43.6	
78	400.0	494.13	493.91	0.22	90.0	
79	400.0	494.07	493.77	0.30	120.0	
80	400.0	494.26	493.96	0.30	120.0	
81	400.0	494.37	494.07	0.30	120.0	
82	400.0	494.53	494.23	0.30	120.0	
83	400.0	494.60	494.30	0.30	120.0	
84	400.0	494.65	494.35	0.30	120.0	
85	400.0	495.08	494.86	0.22	90.0	
86	275.8	495.10	494.88	0.23	62.1	
87	54.5	494.83	494.53	0.30	16.3	
88	141.3	494.52	494.37	0.15	21.2	
89	375.8	494.01	493.79	0.23	84.6	
90	400.0	493.67	493.37	0.30	120.0	
91	400.0	493.70	493.40	0.30	120.0	
92	400.0	494.05	493.75	0.30	120.0	
93	400.0	494.34	494.04	0.30	120.0	
94	400.0	494.36	494.06	0.30	120.0	
95	400.0	494.47	494.17	0.30	120.0	
96	400.0	494.56	494.26	0.30	120.0	
97	384.6	494.65	494.35	0.30	115.4	
98	144.6	494.76	494.46	0.30	43.4	
小計	16,452.1			0.27	4,582.5	

A-①ブロック耕土剥ぎ取り土量算定表 (3)

耕土剥ぎ取り厚 ; 0.3m

A-②ブロック耕土剥ぎ取り土量算定表（1）

耕土剥ぎ取り厚；0.3m

番号	面 積 A (m ²)	平均 現況高 (耕土剥ぎ取り前) H ₁ (m)	平均 耕土 剥ぎ取り後高さ H ₂ (m)	平均耕土剥ぎ取り厚 $D_1=H_1-H_2$ (m)	耕土剥ぎ取り 土 量 $V_1 = A \times D_1$ (m ³)	備 考
1	209.5	494.69	494.54	0.15	31.4	
2	187.0	493.82	493.59	0.22	42.1	
3	11.8	493.51	493.21	0.30	3.5	
4	189.8	495.13	494.98	0.15	28.5	
5	400.0	494.07	493.84	0.22	90.0	
6	400.0	493.36	493.06	0.30	120.0	
7	350.8	493.46	493.16	0.30	105.2	
8	138.2	493.63	493.33	0.30	41.5	
9	98.6	495.52	495.45	0.07	7.4	
10	396.5	494.48	494.26	0.22	89.2	
11	400.0	493.53	493.23	0.30	120.0	
12	400.0	493.46	493.16	0.30	120.0	
13	400.0	493.66	493.36	0.30	120.0	
14	400.0	493.88	493.58	0.30	120.0	
15	314.8	493.94	493.64	0.30	94.4	
16	87.0	494.04	493.74	0.30	26.1	
17	332.7	495.11	494.88	0.23	74.9	
18	400.0	494.25	493.95	0.30	120.0	
19	400.0	493.80	493.50	0.30	120.0	
20	400.0	493.53	493.23	0.30	120.0	
21	400.0	493.76	493.46	0.30	120.0	
22	400.0	493.93	493.63	0.30	120.0	
23	400.0	493.93	493.63	0.30	120.0	
24	398.2	494.00	493.70	0.30	119.5	
25	106.5	494.14	493.84	0.30	31.9	
26	43.0	494.18	493.88	0.30	12.9	
27	91.8	495.38	495.23	0.15	13.8	
28	400.0	494.48	494.18	0.30	120.0	
29	400.0	494.05	493.75	0.30	120.0	
30	400.0	493.88	493.58	0.30	120.0	
31	400.0	493.57	493.27	0.30	120.0	
32	400.0	493.72	493.42	0.30	120.0	
33	400.0	493.92	493.62	0.30	120.0	
34	400.0	493.96	493.66	0.30	120.0	
35	400.0	493.96	493.66	0.30	120.0	
36	400.0	494.07	493.77	0.30	120.0	
37	244.1	494.02	493.72	0.30	73.2	
38	225.2	495.33	495.11	0.23	50.7	
39	400.0	493.96	493.66	0.30	120.0	
40	400.0	493.50	493.20	0.30	120.0	
41	400.0	493.51	493.21	0.30	120.0	
42	400.0	493.60	493.30	0.30	120.0	
43	400.0	493.72	493.42	0.30	120.0	
44	400.0	493.93	493.63	0.30	120.0	
45	400.0	493.95	493.65	0.30	120.0	
46	400.0	493.87	493.57	0.30	120.0	
47	400.0	493.89	493.59	0.30	120.0	
48	40.8	493.90	493.60	0.30	12.2	
49	307.7	494.78	494.63	0.15	46.2	
小計	15,774.0			0.28	4,474.6	

A-②ブロック耕土剥ぎ取り土量算定表 (2)

耕土剥ぎ取り厚；0.3m

撤去工数量表 (A地区)

su細別	規格	(断面積)	延長	面積	体積
防護柵撤去工					
防護柵撤去	Gr-C-4E		32		
構造物取壊し工					
舗装版破碎	アスファルト舗装版 t=50			528.0	26.4
舗装版破碎	コンクリート舗装版 t=150			3249.5	487.4
コンクリート構造物取壊し					
鉄筋構造物	U型側溝:B200×H200(240×240)	0.04	418.2		16.7
	U型側溝:B250×H200(240×240)	0.04	693.3		27.7
	U型側溝:B300×H200(300×240)	0.05	10.9		0.5
	U型側溝:B350×H350(360×360)	0.07	426.5		29.9
	U型側溝:B500×H300(450×450)	0.09	53.4		4.8
	U型側溝:B600×H600	0.15	177.7		26.7
	U型側溝:B800×H600×t120	0.27	225		60.8
	HP φ 1000	0.279	19.4		5.4
	Co床版 t=100			1.4	0.1
	Co床版 t=150			34.9	5.2
	Co構造物				9.3
		合計	2024.4	合計	187.2
運搬処理工					
殻運搬	アスファルト殻				26.4
殻運搬	コンクリート殻(無筋)				487.4
殻運搬	コンクリート殻(有筋)				187.2
殻処分	アスファルト殻				26.4
殻処分	コンクリート殻(無筋)				487.4
殻処分	コンクリート殻(有筋)				187.2

数量計算書

工種：仮設工

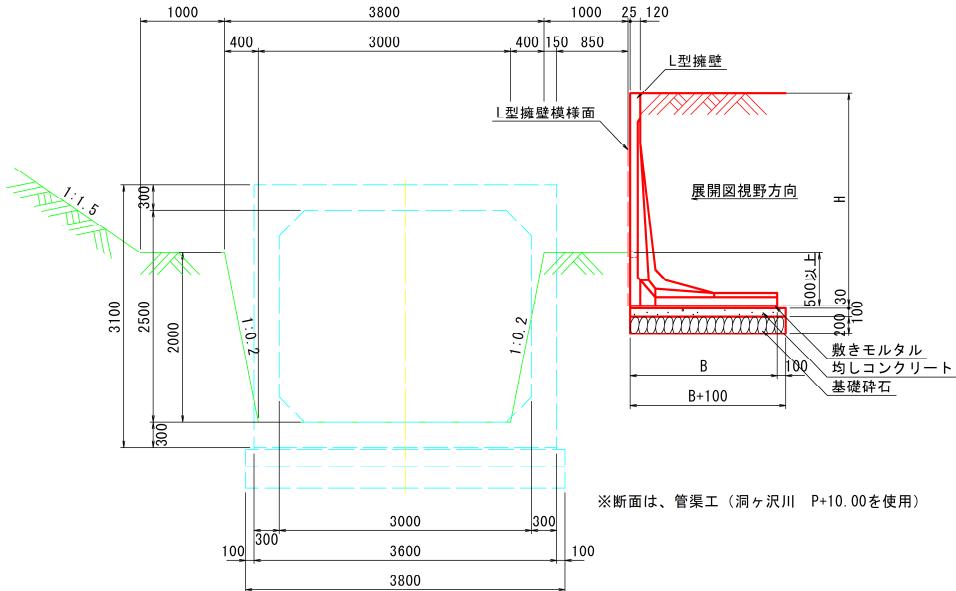
搬入路盛土 数量計算書(1)					
測点	区間長 (m)	路体盛土			摘要
		断面積 (m2)	平均断面積 (m2)	体積 (m3)	
No.0	0.0	0.0			国道接続部 (起点)
No.0+4.062	4.1	0.0	0.00	0.0	
No.1	15.9	41.1	20.55	327.5	
No.1+3.75	3.8	44.5	42.80	160.5	
No.2	16.3	14.2	29.35	476.9	
No.2+18.083	18.1	10.1	12.15	219.7	
No.3	1.9	9.6	9.85	18.9	
No.4	20.0	12.9	11.25	225.0	
No.5	20.0	5.0	8.95	179.0	
No.6	20.0	14.1	9.55	191.0	
No.7	20.0	11.9	13.00	260.0	
No.8	20.0	11.9	11.90	238.0	
No.9	20.0	14.0	12.95	259.0	
No.10	20.0	14.0	14.00	280.0	
No.11	20.0	14.0	14.00	280.0	
No.12	20.0	8.0	11.00	220.0	
No.13	20.0	16.6	12.30	246.0	
No.14	20.0	16.9	16.75	335.0	
No.15	20.0	11.5	14.20	284.0	
No.16	20.0	19.3	15.40	308.0	
No.17	20.0	19.7	19.50	390.0	
No.18	20.0	20.3	20.00	400.0	
小計1	360.0			5,298.5	

搬入路盛土 数量計算書(2)

測点	区間長 (m)	路体盛土			摘要
		断面積 (m2)	平均断面積 (m2)	体積 (m3)	
No.18	0.0	20.3			
No.19	20.0	19.7	20.00	400.0	
No.20	20.0	20.9	20.30	406.0	
No.21	20.0	20.2	20.55	411.0	
No.22	20.0	22.3	21.25	425.0	
No.23	20.0	21.9	22.10	442.0	
No.24	20.0	20.2	21.05	421.0	
No.25	20.0	18.7	19.45	389.0	
No.26	20.0	18.7	18.70	374.0	
No.27	20.0	16.5	17.60	352.0	
No.28	20.0	12.0	14.25	285.0	
No.29	20.0	16.1	14.05	281.0	
No.30	0.0	4.9	10.50	0.0	
No.31	20.0	3.5	4.20	84.0	
No.32	0.0	3.5	3.50	0.0	
No.32+10.775	20.0	3.5	3.50	70.0	
No.33	20.0	3.5	3.50	70.0	
No.33+10.654	20.0	4.1	3.80	76.0	
No.34	20.0	4.0	4.05	81.0	
No.34+10.342	20.0	4.3	4.15	83.0	
No.34+14.404	20.0	4.3	4.30	86.0	
小計2	360.0			4,736.0	
合計	720.0			10,034.5	

L型擁壁数量根拠図

L型擁壁標準断面図 S=1:50



L型擁壁数量表

高さ H (mm)	底版幅 B (mm)	製品重量 (kg)	L=10.00m当り数量					製品本数	
			基礎碎石 (m ³)	均し型枠 (m ³)	均しコン (m ³)	モルタル (m ³)	製品本数 (本)	標準 (本)	短尺 (本)
2000	1400	1785	15.00		1.50	0.42	49(1)	49(1)	1
2250	1575	2144	16.75	2.00	1.68	0.47	5.00	20	
2500	1750	2481	18.50		1.85	0.53	38	38	2

※製品重表は、標準品（L=2000mm）の場合。

※基礎厚は、長野県土木部標準設計を参照。

※H=2000 標準品 製品本数に底版カット品を含む。（ ）内は底版カット品数。

L型擁壁製品本数及び延長 数量表

名称	製品本数						延長					
	H2000		H2250		H2500		合計		H2000 (m)	H2250 (m)	H2500 (m)	合計 (m)
	L-2000	L-1000	L-2000	L-2000	L-1000	L-2000	L-1000	L-1000				
区分1	28		8		38		36		56.000	16.000		72.000
区分2			5	38	2	43	2			10.000	78.000	88.000
区分3	21(1)	1	7			28	1	43.088	14.000			57.088
合計	49(1)	1	20	38	2	107	3	99.088	40.000	78.000	217.088	

L型擁壁 1.0m < H ≤ 2.0m 99.088m

2.0m < H ≤ 3.5m 118.000m

基礎工数量

基礎碎石 (m³)

H2000 99.088 m × 15.00m²/10m = 148.63

H2250 40.000 m × 16.75m²/10m = 67.00

H2500 78.000 m × 18.50m²/10m = 144.30

合計 217.088 m 359.93(m³)

均し型枠型枠 (m³) = 217.088 m × 2.00m/10m = 43.42(m³)

均しコンクリート 359.9 m² × 0.10m = 35.99(m³)

敷きモルタル

H2000 99.088 m × 0.42m³/10m = 4.16

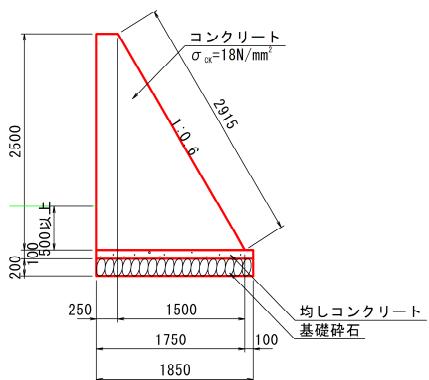
H2250 40.000 m × 0.47m³/10m = 1.88

H2500 78.000 m × 0.53m³/10m = 4.13

合計 217.088 m 10.17(m³)

重力式擁壁数量根拠図

重力式擁壁標準断面図 S=1:50



重力式擁壁断面積 (m^2) = $(0.25 + 1.75) / 2 \times 2.50 = 2.5m^2$

重力式擁壁10.0m当り数量表

名称	規格	単位	数量	備考
基礎碎石	RC-40t=20cm	m ³	18.50	
均し型枠	均しコンクリート	m ³	2.00	
均しコンクリート	$\sigma_ek=18N/mm^2$	m ³	1.85	
型枠	無筋構造物	m ³	56.65	
コンクリート	$\sigma_ek=18N/mm^2$	m ³	25.00	
水抜きパイプ	VP φ50	m	6.30	

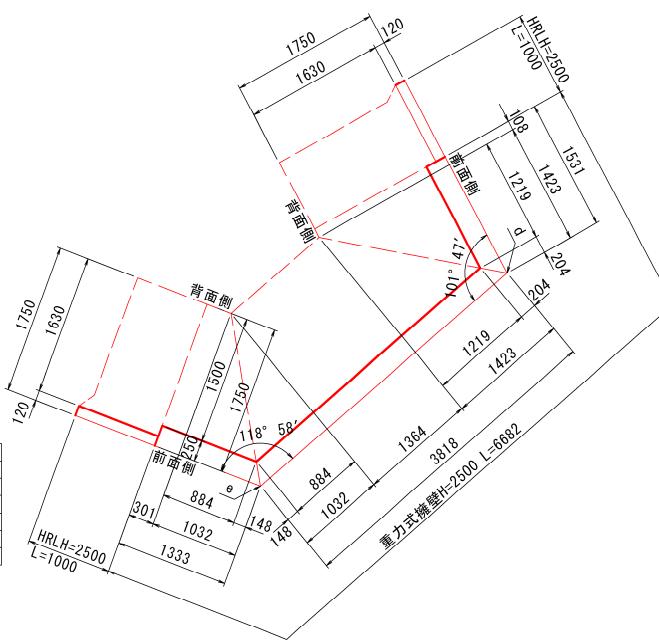
※型枠は断面型枠1箇所計上

※水抜きパイプ長さ $(0.25 + 1.50) / 2 = 0.875m \approx 0.9m$

※水抜きパイプ 管所数 10.0m × 2.0m / 3m³/管所 = 7箇所として計上

重力式擁壁平面図 S=1:50

区間②



重力式擁壁数量表

天端前面 (m)	天端背面 (m)	天端延長 (m)	底版背面 (m)	底版延長 (m)	平均延長 (m)	基礎幅 (m)	断面積 (m ²)	基礎碎石 (m ³)	均し型枠 (m ³)	均しコン クリート (m ³)	型枠				コンクリート		
											前面 (m ²)	背面 (m ²)	断面 (m ²)	合計 (m ²)	総壁 (m ³)	背面 (m ³)	合計 (m ³)
0.108	0.108	0.108	0.108	0.108	0.108	1.85	0.20	0.02	0.02	0.27	0.31	2.50	3.08	0.07	0.20	0.27	
1.423	1.423	1.321	1.321	1.321	1.321	2.50	1.39	0.32	0.14	0.13	3.56	1.78	5.34	0.83	1.14	1.97	
1.321	1.321	1.321	0.610	0.610	0.712	2.50	1.39	0.14	0.03	0.66	1.78	5.34	0.83	1.14	1.97		
1.394	1.394	1.394	1.364	1.364	1.364	2.50	2.52	0.21	0.25	3.41	3.98	7.39	0.85	2.56	3.41		
1.032	0.884	0.958	0.442	0.442	0.516	2.50	0.95	0.10	0.10	2.58	1.29	3.87	0.60	0.83	1.43		
1.032	0.884	0.958	0.442	0.442	0.516	2.50	0.95	0.10	0.10	2.58	1.29	3.87	0.60	0.83	1.43		
0.301	0.301	0.301	0.301	0.301	0.301	2.50	0.56	0.06	0.06	0.75	0.88	2.50	4.13	0.19	0.56	0.75	
6.683	5.919	6.331	1.713	3.677	4.229		7.82	0.83	0.79	16.71	11.31	5.00	33.02	3.97	7.26	11.23	

※天端延長 (m) = (天端前面延長 (m) + 天端背面延長 (m)) / 2

※底版延長 (m) = (天端前面延長 (m) + 底版背面延長 (m)) / 2

※平均延長 (m) = (天端前面延長 (m) + 底版背面延長 (m)) / 2

※基礎碎石 (m³) = 平均延長 (m) × 基礎幅 (m)

※均し型枠 (m³) = (天端前面延長 (m) + 底版背面延長 (m)) × 0.100 (m)

※均しコンクリート (m³) = 基礎碎石面積 (m²) × 0.100 (m)

※前面型枠 (m³) = 天端前面延長 (m) × 2.500 (m)

※背面型枠 (m³) = 底版延長 (m) × 2.916 (m)

※コンクリート壁厚 (m) = 天端延長 (m) × 0.250 (m) × 2.500 (m) / 2

※コンクリート壁厚 (m) = 底版延長 (m) × 0.500 (m) × 2.500 (m) / 2

※コンクリート面積 (m²) = 壁厚 (m) × 基礎幅 (m)

※型枠面積は、施工手順により必要な面積に修正すること。

工種：擁壁工
(レベル2)

数 量 集 計 表

種 別 (レベル3)	細 別 (レベル4)	規 格 (レベル5)	単位	数 量	備 考
作業土工	床掘り	土砂	m3	99.0	
	埋戻し	W<1.0m	m3	40.0	
プレキャスト L型擁壁工	基礎碎石	再生骨材RC-40 t=20cm	m2	78.0	
	均し型枠	一般型枠 均しコンクリート	m2	0.0	
	均しコンクリート 打込	無筋構造物 18-8-25BB (W/C=60%以下)	m3	287.8	
	敷きモルタル	1:3	m3	0.0	
	L型擁壁	H2000 B-1400 L=2000 (標準)	本	0	
		H2000 B-1400 L=2000 (底版カット)	本	131	
		H2000 B-1400 L=1000 (短尺)	本	0	
		H2250 B-1575 L=2000 (標準)	本	0	
		H2500 B-1750 L=2000 (標準)	本	0	
		H2500 B-1750 L=1000 (短尺)	本	0	
	L型擁壁設置	1.0m < H ≤ 2.0m	m	361.8	
		2.0m < H ≤ 3.5m	m	0.0	
重力式擁壁	作業土工	掘削	m3	0.0	
		埋戻し	m3	0.0	
	基礎碎石	再生骨材RC-40 t=20cm	m2	0.0	
	均し型枠	一般型枠 均しコンクリート	m2	0.0	
	均しコンクリート 打込	無筋構造物 18-8-25BB (W/C=60%以下)	m3	0.0	
	型枠	一般型枠 無筋構造物	m2	0.0	
	コンクリート 打込	無筋構造物 18-8-25BB (W/C=60%以下)	m3	11.0	
	水抜きパイプ	φ50	m	0.0	