

数量総括表 (1 / 1)

[illegible]

コンクリート壁嵩上げ工

コンクリート壁嵩上げ工 集計表

区間名	延長	コンクリート工		型枠工		鉄筋工 (D13)		接着系アンカー		コンクリート削孔工		チップング処理	
		単位当たり	数量(m3)	単位当たり	数量(m2)	単位当たり	数量(t)	単位当たり	数量(本)	単位当たり	数量(m)	単位当たり	数量(m2)
タイプ①	19.2 m	0.28	5.38	2.85	54.72	0.024	0.461	8.0	154.0	8.0	154.00	0.27	5.18
タイプ②	21.7 m	0.25	5.43	2.51	54.47	0.021	0.456	8.0	174.0	8.0	174.00	0.27	5.86
タイプ③	89.6 m	0.25	22.40	2.49	223.10	0.021	1.882	8.0	717.0	8.0	717.00	0.27	24.19
合 計			33.2		332.3		2.799		1,045.0		1,045.0		35.2

コンクリート壁嵩上げ工(区間①) 単位数量計算書

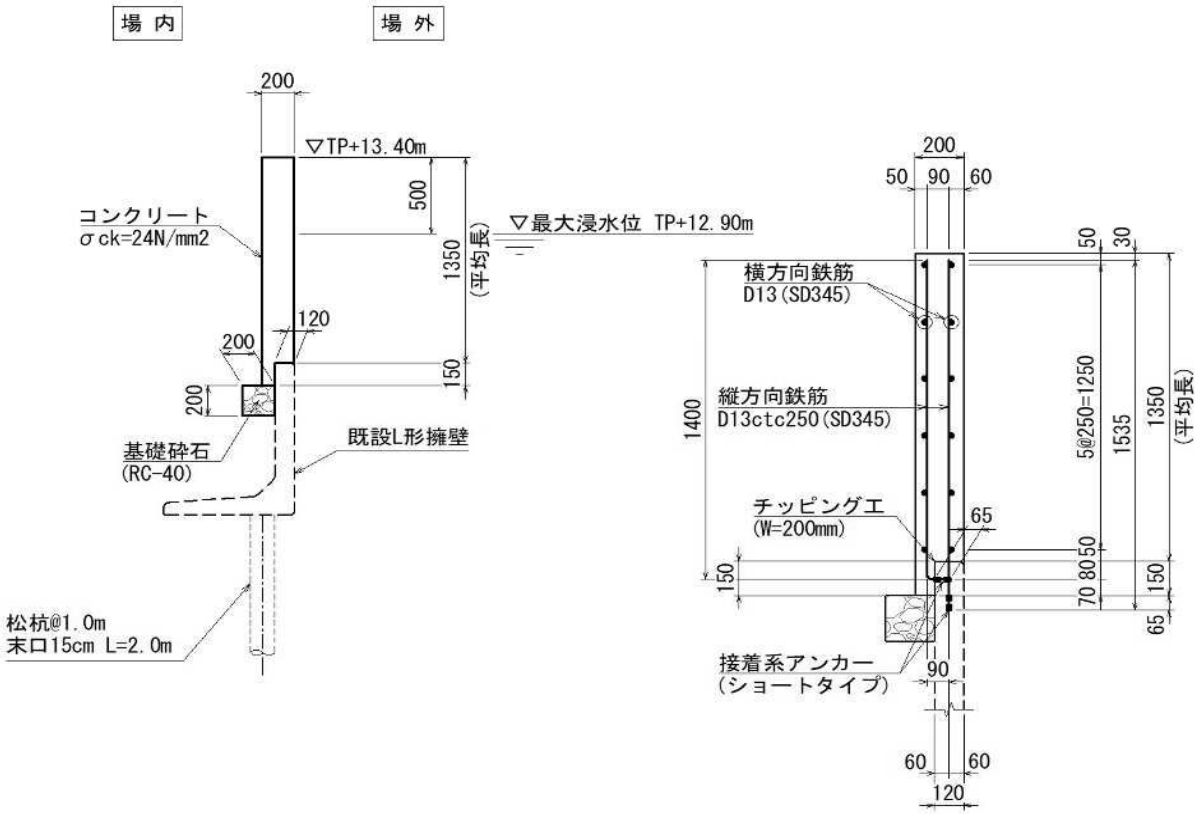
1m当り

略 図

タイプ①

断面図 S=1:30

配筋図 S=1:20



名称	計算式						単位	数量
	1.35	×	0.2	×	1.00			
コンクリート工(小型構造物)	+	0.15	×	0.08	×	1.00	m3	0.28
型枠工	1.35	+	1.50				m2	2.85
	0.995	×	4	×	1.40	÷ 1000 +		
	0.995	×	4	×	1.535	÷ 1000 +		
	0.995	×	4	×	0.090	÷ 1000 +		
鉄筋(D13)	0.995	×	12	×	1.00	÷ 1000	t	0.024
接着系アンカー(ショートタイプ)			8				本	8
コンクリート削孔工			8				孔	8
チップング処理	(	0.12	+	0.15	)×	1.00	m2	0.27

コンクリート壁嵩上げ工(区間②) 単位数量計算書

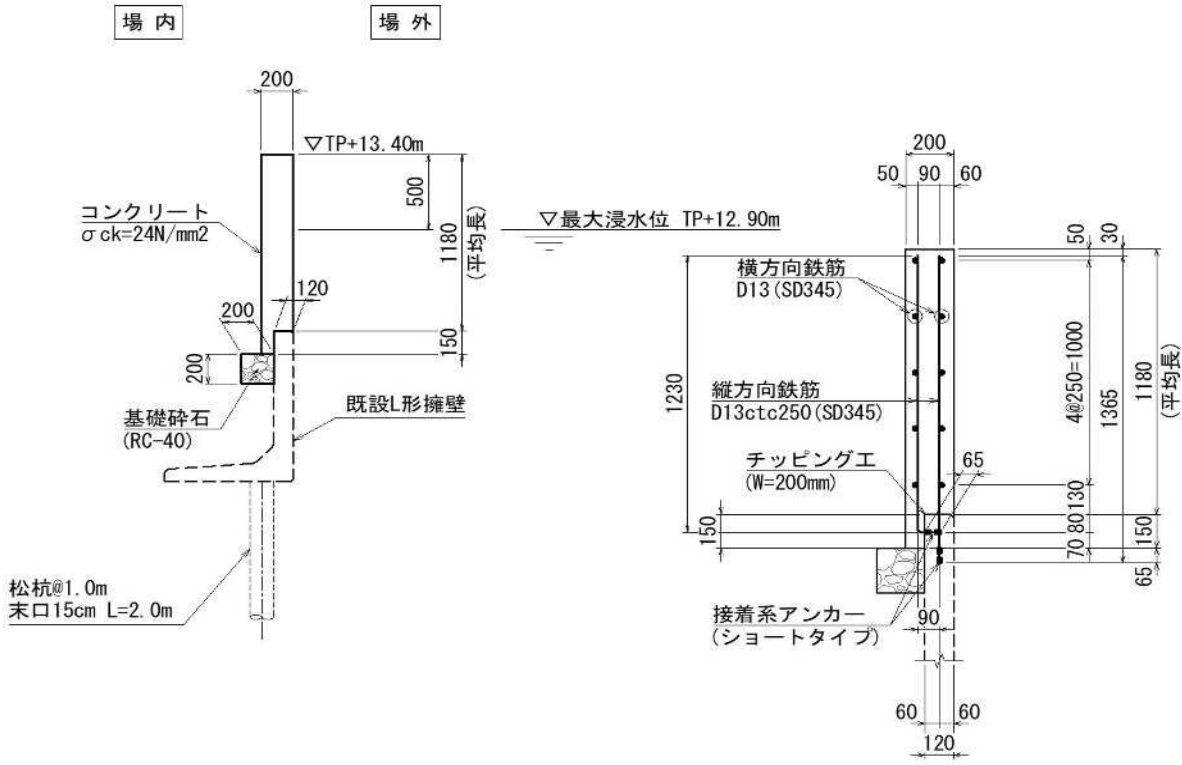
1m当り

略 図

タイプ②

断面図 S=1:30

配筋図 S=1:20



名称	計算式							単位	数量
	1.18	×	0.2	×	1.00				
コンクリート工(小型構造物)	+	0.15	×	0.08	×	1.00		m3	0.25
型枠工	1.18	+	1.33					m2	2.51
	0.995	×	4	×	1.230	÷	1000	+	
	0.995	×	4	×	1.365	÷	1000	+	
	0.995	×	4	×	0.090	÷	1000	+	
鉄筋(D13)	0.995	×	10	×	1.00	÷	1000	t	0.021
接着系アンカー(ショートタイプ)	8							本	8
コンクリート削孔工	8							孔	8
チッピング処理	(	0.12	+	0.15	)×	1.00		m2	0.27

コンクリート壁嵩上げ工(区間③) 単位数量計算書

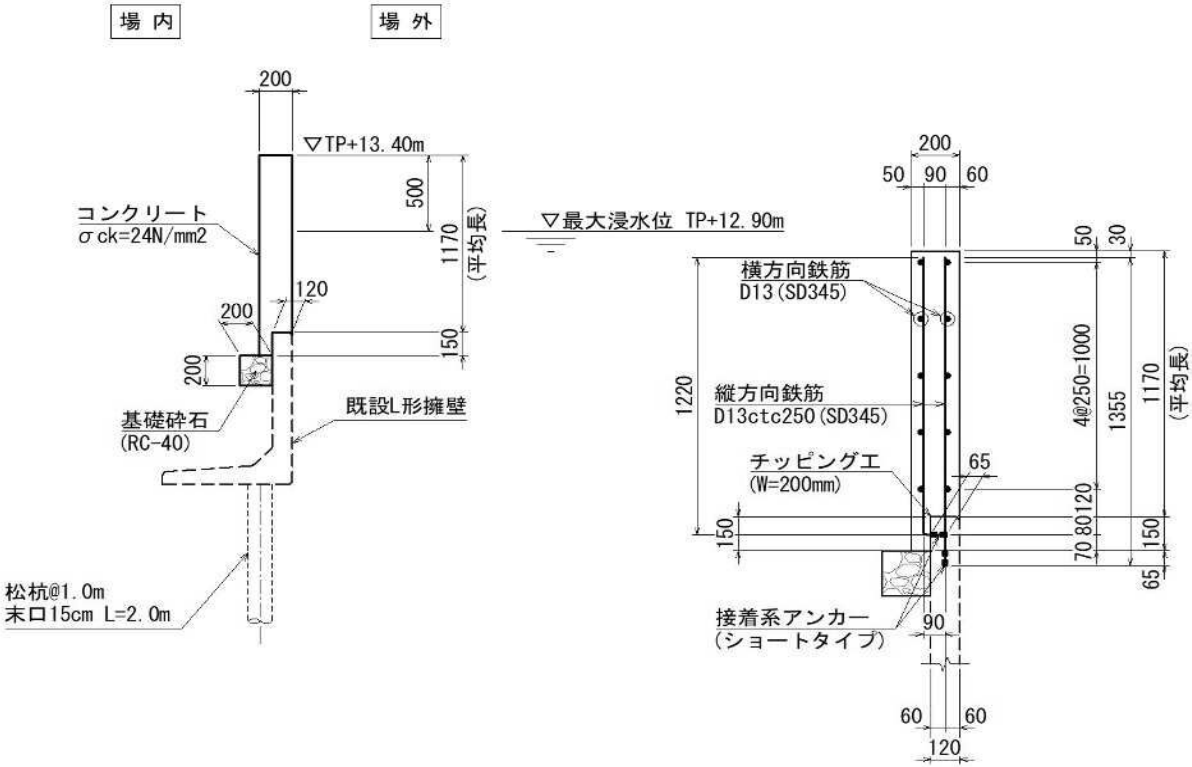
1m当り

略 図

タイプ③

断面図 S=1:30

配筋図 S=1:20



名称	計算式						単位	数量
	1.17	×	0.2	×	1.00			
コンクリート工(小型構造物)	+	0.15	×	0.08	×	1.00	m3	0.25
型枠工	1.17	+	1.32				m2	2.49
	0.995	×	4	×	1.220	÷ 1000 +		
	0.995	×	4	×	1.355	÷ 1000 +		
	0.995	×	4	×	0.090	÷ 1000 +		
鉄筋(D13)	0.995	×	10	×	1.00	÷ 1000	t	0.021
接着系アンカー(ショートタイプ)			8				本	8
コンクリート削孔工			8				孔	8
チップング処理	(	0.12	+	0.15	)×	1.00	m2	0.27

目地材 計算書

目地材 (t=10mm) ゴム発泡体 硬度20							
	平均嵩上げ高		幅		箇所		
	1.35	×	0.200	×	4	=	1.08 m ²
	平均嵩上げ高		幅		箇所		
	1.18	×	0.200	×	2	=	0.47 m ²
タイプ②	平均嵩上げ高		幅		箇所		
	1.17	×	0.200	×	9	=	2.11 m ²
タイプ③						合計=	3.7 m ²

●コンクリート壁嵩上げ 区間①平均高根拠

対策区間	対策工 延長	対策工 必要天端高	既設フェンス天端高		C O 嵩上げ高		平均 嵩上げ高
	(m)	(TP+m)	起点 (TP+m)	終点 (TP+m)	起点 (m)	終点 (m)	(m)
	①	②	③	④	⑤ ②-③	⑥ ②-④	⑦ (⑤+⑥) /2
2-2+2.9m～2-2	2.9	13.40	12.08	12.08	1.32	1.32	1.32
2-2～1-1	10.5	13.40	12.08	12.02	1.32	1.38	1.35
1-1～18-18	5.3	13.40	12.02	12.02	1.38	1.38	1.38
18-18～18-18+0.5m	0.5	13.40	12.02	12.02	1.38	1.38	1.38
合計	19.2		コンクリート壁嵩上げ区間① 荷重平均値 =				1.35

●コンクリート壁嵩上げ 区間② 平均高根拠

対策区間	対策工 延長	対策工 必要天端高	既設フェンス天端高		C O 嵩上げ高		平均 嵩上げ高
	(m)	(YP+m)	起点 (YP+m)	終点 (YP+m)	起点 (m)	終点 (m)	(m)
	①	②	③	④	⑤ ②-③	⑥ ②-④	⑦ (⑤+⑥) /2
5-5-2.5m～5-5	2.5	13.40	12.25	12.25	1.15	1.15	1.15
5-5～4-4	11.1	13.40	12.25	12.20	1.15	1.20	1.18
4-4～3-3	6.8	13.40	12.20	12.20	1.20	1.20	1.20
3-3～3-3+1.3m	1.3	13.40	12.20	12.20	1.20	1.20	1.20
合計	21.7		コンクリート壁嵩上げ区間② 荷重平均値 =				1.18

●コンクリート壁嵩上げ 区間③平均高根拠

対策区間	対策工 延長	対策工 必要天端高	既設フェンス天端高		C O 嵩上げ高		平均 嵩上げ高
	(m)	(TP+m)	起点 (TP+m)	終点 (TP+m)	起点 (m)	終点 (m)	(m)
	①	②	③	④	⑤ ②-③	⑥ ②-④	⑦ (⑤+⑥) / 2
14-14-0.6m～14-14	0.6	13.40	12.24	12.24	1.16	1.16	1.16
14-14～13-13	5.0	13.40	12.24	12.24	1.16	1.16	1.16
13-13～12-12	10.0	13.40	12.24	12.24	1.16	1.16	1.16
12-12～11-11	10.0	13.40	12.24	12.25	1.16	1.15	1.16
11-11～10-10	10.0	13.40	12.25	12.24	1.15	1.16	1.16
10-10～9-9	10.0	13.40	12.24	12.24	1.16	1.16	1.16
9-9～8-8-5.3m	5.6	13.40	12.24	12.22	1.16	1.18	1.17
8-8-5.3m～8-8	5.3	13.40	12.22	12.22	1.18	1.18	1.18
8-8～7-7	10.0	13.40	12.22	12.20	1.18	1.20	1.19
7-7～6-6-6.2m	9.4	13.40	12.20	12.24	1.20	1.16	1.18
6-6-6.2m～6-6	6.2	13.40	12.24	12.24	1.16	1.16	1.16
6-6～6-6+7.5m	7.5	13.40	12.24	12.24	1.16	1.16	1.16
合計	89.6		コンクリート壁嵩上げ区間① 荷重平均値 =				1.17

小型重力式擁壁工

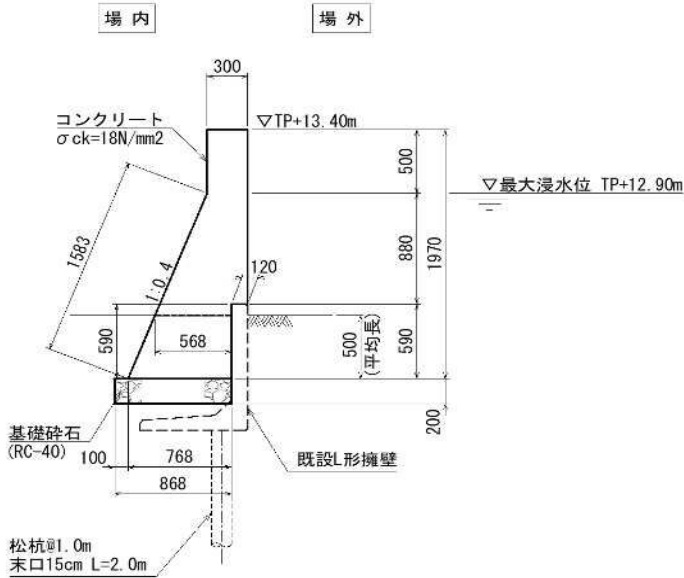
小型重力式擁壁工 集計表 (標準部)

区間名	延長	コンクリート工		型枠工		砕石基礎t=20cm		床掘		埋戻し		残土		接着系アンカー		コンクリート削孔工		鉄筋工 (D13)		チップング工		目地材 t=10mm ゴム発泡体 硬度20		
		単位当たり	数量(m3)	単位当たり	数量(m2)	単位当たり	数量(m2)	単位当たり	数量(m3)	単位当たり	数量(m3)	単位当たり	数量(m3)	単位当たり	数量(本)	単位当たり	数量(m)	単位当たり	数量(t)	単位当たり	数量(m2)	単位当たり	箇所数	数量(m2)
タイプ①-1	20.60 m	0.86	17.72	2.75	56.65	0.79	16.27	0.79	16.00	0.32	7.00	0.43	9.00	1.00	21.00	1.00	21.00	0.0002	0.004	0.70	14.40	0.86	2	1.72
タイプ①-2	0.50 m	0.95	0.48	2.96	1.48	0.87	0.44	0.82	0.40	0.32	0.20	0.46	0.20	1.00	1.00	1.00	1.00	0.0002	0.0001	0.71	0.40	—	0	—
タイプ②	5.10 m	0.82	4.18	2.68	13.67	0.76	3.88	0.74	4.00	0.31	2.00	0.40	2.00	1.00	5.00	1.00	5.00	0.0002	0.001	0.70	3.60	—	0	—
合 計			22.4		71.8		20.6		20.4		9.2		11.2		27.0		27.0		0.005		18.4			1.7

単位材料表

工 種	重力式擁壁工（タイプ①-1）	1m当り
タイプ①-1		
種 別	計 算 式	数 量
(1) コンクリート σ ck18N/mm2	$V = 0.30 \times 0.50 \times 1.00 + \frac{1}{2} \times (0.300 + 0.888) \times 1.470 \times 1.00 - 0.8 \times 0.20 \times 1.00 = 0.86 \text{ m}^3$	0.86 m ³
(2) 型枠	$A = (1.583 + 1.170 + 0.5) \times 1.00 = 2.75 \text{ m}^2$	2.75 m ²
(3) 碎石基礎 (t =20cm)	$A = 0.788 \times 1.00 = 0.79 \text{ m}^2$	0.79 m ²
(4) 床掘	$V1 = 1.088 \times (0.200 + 0.53) \times 1.00 = 0.79 \text{ m}^3$	0.79 m ³
(5) 埋戻し	$V1 = 1.088 \times (0.200 + 0.53) \times 1.00 = 0.79 \text{ m}^3$ $V2 = 0.788 \times 0.200 \times 1.00 = 0.16 \text{ m}^3$ $V3 = \frac{1}{2} \times (0.688 + 0.476) \times 0.530 \times 1.00 = 0.31 \text{ m}^3$ $V1 - V2 - V3 = 0.32 \text{ m}^3$	0.79 m ³ 0.16 m ³ 0.31 m ³ 0.32 m ³
(6) 残土	$V = 0.79 - 0.32 \div 0.90 = 0.43 \text{ m}^3$	0.43 m ³
(7) 接着系アンカー		1 本
(8) コンクリート削孔		1 孔
(9) 鉄筋	$0.995 \times 0.200 \div 1000 = 0.0002 \text{ t}$	0.0002 t
(10) チッピング工	$A = (0.200 + 0.500) \times 1.00 = 0.70 \text{ m}^2$	0.70 m ²
●目地 (t=10mm) ゴム発泡体 硬度20	$A = 0.30 \times 0.50 + \frac{1}{2} \times (0.300 + 0.888) \times 1.470 - 0.8 \times 0.20 = 0.86 \text{ m}^2/\text{箇所}$	0.86 m ² /箇所

単位材料表

工 種	重力式擁壁工（タイプ①-2）	1m当り
タイプ①-2  平均高さ＝ 1.970 m		
種 別	計 算 式	数 量
(1) コンクリート σ ck18N/mm2	$V = 0.30 \times 0.50 \times 1.00 + \frac{1}{2} \times (0.300 + 0.888) \times 1.470 \times 1.00 - 0.59 \times 0.12 \times 1.00 = 0.95 \text{ m}^3$	0.95 m ³
(2) 型枠	$A = (1.583 + 1.380 + 0.5) \times 1.00 = 2.96 \text{ m}^2$	2.96 m ²
(3) 碎石基礎 (t =20cm)	$A = 0.868 \times 1.00 = 0.87 \text{ m}^2$	0.87 m ²
(4) 床掘	$V1 = 1.168 \times (0.200 + 0.50) \times 1.00 = 0.82 \text{ m}^3$	0.82 m ³
(5) 埋戻し	$V1 = 1.168 \times (0.200 + 0.50) \times 1.00 = 0.82 \text{ m}^3$ $V2 = 0.868 \times 0.200 \times 1.00 = 0.17 \text{ m}^3$ $V3 = \frac{1}{2} \times (0.768 + 0.568) \times 0.500 \times 1.00 = 0.33 \text{ m}^3$ $V1 - V2 - V3 = 0.32 \text{ m}^3$	0.82 m ³ 0.17 m ³ 0.33 m ³ 0.32 m ³
(6) 残土	$V = 0.82 - 0.32 \div 0.90 = 0.46 \text{ m}^3$	0.46 m ³
(7) 接着系アンカー		1 本
(8) コンクリート削孔		1 孔
(9) 鉄筋	$0.995 \times 0.200 \div 1000 = 0.0002 \text{ t}$	0.0002 t
(10) チッピング工	$A = (0.120 + 0.590) \times 1.00 = 0.71 \text{ m}^2$	0.71 m ²

單位材料表

工 種	重力式擁壁工（タイプ②）	1m当り
タイプ② 平均高さ = 1.900 m		
種 別	計 算 式	数 量
(1) コンクリート $\sigma_{ck}=18\text{N}/\text{mm}^2$	$V = 0.30 \times 0.50$ $+ \frac{1}{2} \times (0.300 + 0.860) \times 1.400 \times 1.00$ $- 0.73 \times 0.20$	= 0.82 m³
(2) 型枠	$A = (1.508 + 1.170 + 0.5) \times 1.00$	= 2.68 m²
(3) 砕石基礎 (t = 20cm)	$A = 0.760 \times 1.00$	= 0.76 m²
(4) 床掘	$V_1 = 1.060 \times (0.500 + 0.20) \times 1.00$	= 0.74 m³
(5) 埋戻し	$V_1 = 1.060 \times (0.500 + 0.20) \times 1.00$ $V_2 = 0.760 \times 0.200 \times 1.00$ $V_3 = \frac{1}{2} \times (0.660 + 0.460) \times 0.500 \times 1.00$	= 0.74 m³ = 0.15 m³ = 0.28 m³
	$V_1 - V_2 - V_3$	= 0.31 m³
(6) 残土	$V = 0.74 - 0.31 \div 0.90$	= 0.40 m³
(7) 接着系アンカー		= 1 本
(8) コンクリート削孔		= 1 孔
(9) 鉄筋	$0.995 \times 0.200 \div 1000$	= 0.0002 t
(10) チッピング工	$A = (0.200 + 0.500) \times 1.00$	= 0.70 m²

●タイプ①-1計算書

区間	タイプ①-1重力式擁壁工							
	設置延長 (m)			設置直高 (m)			正面面積 (m2)	備考
	前面	背面	平均	左端	右端	平均		
17-17-8.7m								
17-17								
	8.70	8.30	8.50	1.97	1.97	1.97	16.75	
16-16								
	10.00	10.00	10.00	1.97	1.97	1.97	19.70	
16-16+1.4m								
	1.40	0.80	1.10	1.97	1.97	1.97	2.17	
16-16+1.9m								
	0.50	0.00	0.25	1.97	1.97	1.97	0.49	
合計	20.60	19.10	19.85				39.11	

重力式擁壁平均高さ

=

正面面積

/

設置延長

H

=

39.11

/

19.85

=

1.97

(m)

●タイプ①-2計算書

区間	タイプ①-2重力式擁壁工							備考
	設置延長 (m)			設置直高 (m)			正面面積 (m2)	
	前面	背面	平均	左端	右端	平均		
17-17-9.2m								
17-17-8.7m								
	0.50	0.10	0.30	1.97	1.97	1.97	0.59	
合計	0.50	0.10	0.30				0.59	

重力式擁壁平均高さ

=

正面面積

/

設置延長

H

=

0.59

/

0.30

=

1.97

(m)

●タイプ②計算書

区間	タイプ②重力式擁壁工							備考
	設置延長 (m)			設置直高 (m)			正面面積 (m2)	
	前面	背面	平均	左端	右端	平均		
15-15-2.9m								
15-15-2.4m								
	0.50	0.00	0.25	1.90	1.90	1.90	0.48	
15-15								
	2.40	1.80	2.10	1.90	1.90	1.90	3.99	
15-15+1.7m								
	1.70	1.10	1.40	1.90	1.90	1.90	2.66	
15-15+2.2m								
	0.50	0.00	0.25	1.90	1.90	1.90	0.48	
合計	5.10	2.90	4.00				7.60	

重力式擁壁平均高さ

=

正面面積

/

設置延長

H

=

7.60

/

4.00

=

1.90

(m)

●タイプ①-1計算書

区間	タイプ①-1重力式擁壁工							
	設置延長(m)			設置直高(m)			正面面積 (m2)	備考
	前面	背面	平均	左端	右端	平均		
18-18+1.0m								
17-17								
	8.70	8.30	8.50	0.50	0.52	0.51	4.34	
16-16								
	10.00	10.00	10.00	0.52	0.57	0.55	5.45	
16-16+1.4m								
	1.40	0.80	1.10	0.57	0.57	0.57	0.63	
16-16+1.9m								
	0.50	0.00	0.25	0.57	0.57	0.57	0.14	
合計	20.60	19.10	19.85				10.56	

重力式擁壁平均高さ

=

正面面積

/

設置延長

H

=

10.56

/

19.85

=

0.53

(m)

●タイプ①-2計算書

区間	タイプ①-2重力式擁壁工							備考
	設置延長 (m)			設置直高 (m)			正面面積 (m2)	
	前面	背面	平均	左端	右端	平均		
18-18+0.5m								
18-18+1.0m								
	0.50	0.10	0.30	0.50	0.50	0.50	0.15	
合計	0.50	0.10	0.30				0.15	

重力式擁壁平均高さ

=

正面面積

/

設置延長

H

=

0.15

/

0.30

=

0.50

(m)

●タイプ②計算書

区間	タイプ②重力式擁壁工							備考
	設置延長 (m)			設置直高 (m)			正面面積 (m2)	
	前面	背面	平均	左端	右端	平均		
15-15-2.9m								
15-15-2.4m								
	0.50	0.00	0.25	0.50	0.50	0.50	0.13	
15-15								
	2.40	1.80	2.10	0.50	0.50	0.50	1.05	
15-15+1.7m								
	1.70	1.10	1.40	0.50	0.50	0.50	0.70	
15-15+2.2m								
	0.50	0.00	0.25	0.50	0.50	0.50	0.13	
合計	5.10	2.90	4.00				2.00	

重力式擁壁平均高さ

=

正面面積

/

設置延長

H

=

2.00

/

4.00

=

0.50

(m)

起伏式防水板工

起伏式防水板数量集計表

[illegible]

付 帯 工

付帯工数量集計表

[illegible]

工 種	脱着式止水板	1 式 当 り
平 面 図 A-A 断面図		
種 別	計 算 式	数 量
脱着式止水板	B1050×H1650	1.00 組

撤去工集計表

[illegible]

付帯工 計算書

○ 既設構造物撤去工 (アルミフェンス H=1.5m)	L= 157.4 m 43.6 m+ 95.6 m+ 18.2 m	= 157.4 m
100m当り	スクラップ(アルミ) W= 100.00 × 4.5 (kg/m)	= 450.0 kg
スクラップ	W= 157.40 × 450.0 ÷ 100 ÷ 1000	= 0.7 t

参考:三協アルミカタログ

■フレラインフォルテ2型 格子タイプ(細格子) は 受注生産品 納期をご確認ください。

姿 図

格子本数:16本

品 名	記 号	価 格	SLC		UC		BD		KC		概算重量 (kg)	寸法 (W×H) 区分	梱包単位
			商品コード	色	商品コード	色	商品コード	色	商品コード	色			
フェンス本体	ROF-2-2006	¥ 21,400	5635084	SLC	5685084	UC	5625084	BD	5675084	KC	5.3	2000×600	1枚
	ROF-2-2008	¥ 24,100	5635085	SLC	5685085	UC	5625085	BD	5675085	KC	6.2	2000×800	
	ROF-2-2010	¥ 27,200	5635086	SLC	5685086	UC	5625086	BD	5675086	KC	6.9	2000×1000	
	ROF-2-2012	¥ 30,400	5635087	SLC	5685087	UC	5625087	BD	5675087	KC	7.7	2000×1200	
	ROF-2-2015	¥ 34,800	5635088	SLC	5685088	UC	5625088	BD	5675088	KC	9.0	2000×1500	
	ROF-2-2018	¥ 40,400	5635089	SLC	5685089	UC	5625089	BD	5675089	KC	10.3	2000×1800	
	ROF-2-2020	¥ 43,700	5635090	SLC	5685090	UC	5625090	BD	5675090	KC	11.1	2000×2000	
フ リ ー 支 柱	ROP-F-06	¥ 6,700	5635125	SLC	5685125	UC	5625125	BD	5675125	KC	0.2	H=600	1本
	ROP-F-08	¥ 7,200	5635126	SLC	5685126	UC	5625126	BD	5675126	KC	1.0	H=800	
	ROP-F-10	¥ 7,600	5635127	SLC	5685127	UC	5625127	BD	5675127	KC	1.1	H=1000	
	ROP-F-12	¥ 8,100	5635128	SLC	5685128	UC	5625128	BD	5675128	KC	1.3	H=1200	
	ROP-F-15	¥ 9,100	5635129	SLC	5685129	UC	5625129	BD	5675129	KC	1.6	H=1500	
	ROP-F-18	¥ 10,200	5635130	SLC	5685130	UC	5625130	BD	5675130	KC	2.6	H=1800	
	ROP-F-20	¥ 10,900	5635131	SLC	5685131	UC	5625131	BD	5675131	KC	2.9	H=2000	
自在コーナーブラケット	NOT-01K	¥ 3,000	5304113	SG	5384113	UC	5324113	BD	5374113	KC	0.3	樹脂製	2コ1組
小口キャップ(樹脂製)	ROK-01-4	¥ 800	5605419	SLC	5685419	UC	5625419	BD	5675419	KC	0.1	~H2000	4コ1組
直 付 け 金 具	NOR-01	¥ 2,200	5301908	SI	5301908	SI	962301	BR	962301	BR	0.1	格子タイプ用	2コ1組

- 1.端部には小口キャップを使用してください。一連の両端部に小口キャップ1組必要です。
2.直付け金具は、関連商品の大型門扉の門柱にフェンス本体を直接取り付けるための金具です。1カ所につき直付け金具1組必要です。
3.連結部の格子間隔が110mm以上になる場合は、自在コーナーキャップの真側の側縁を現物合わせで切り詰め、穴あけ加工を行ってください。

フェンス重量 2m当り	フェンス本体 7.7 kg フリー支柱 1.3 kg 計 9 kg 1m当り 4.5 kg	
○既設構造物移設工 (既設門扉)	N= 1	= 1.00 箇所

付帯工 計算書

○樹木伐採工
1.伐採

積算条件区分		
幹周	本数 (本)	備考
20 c m未満	20	
20～30 c m未満		
30～60 c m未満		
60～90 c m未満		
90～120 c m未満		

