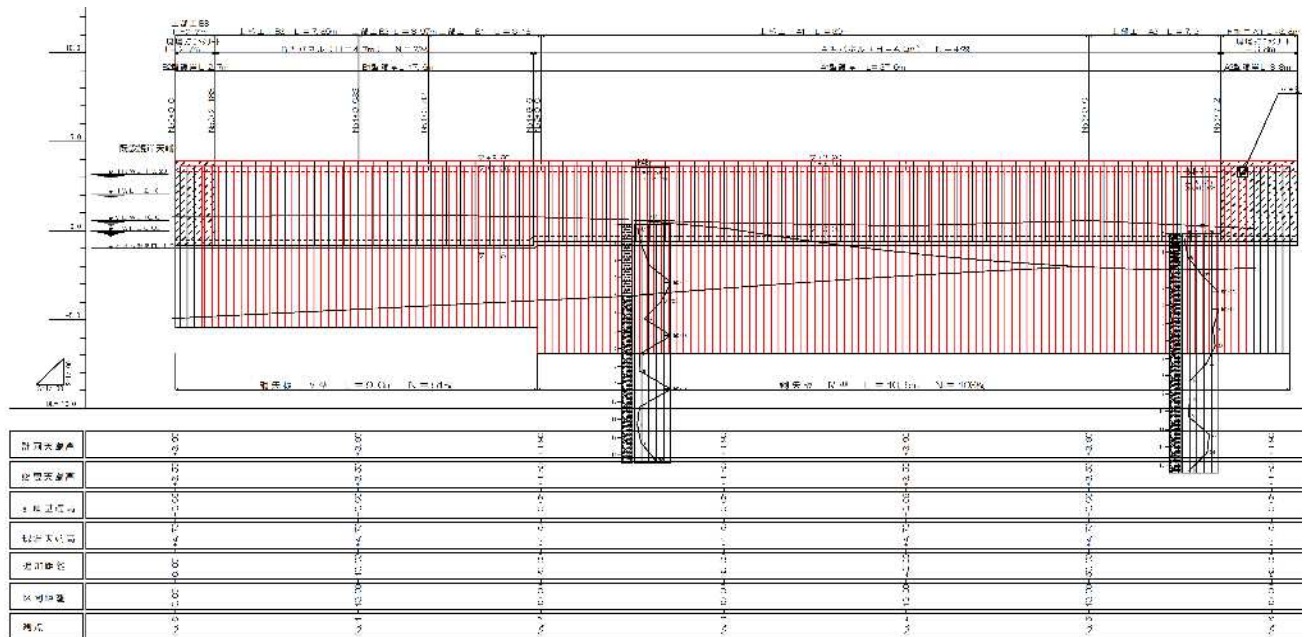


1.鋼矢板工

1-1 鋼矢板



1-1-1 鋼矢板枚数 (L=10.5m)

鋼矢板 (SY295) IV型 L=10.5m W=0.0761 t /m×10.5=0.799 t /枚

延長(L)=27 m

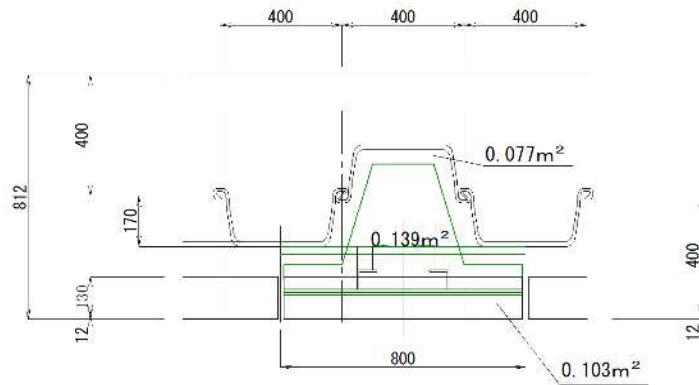
N= 27/0.4m÷ 68

鋼矢板運搬

0.799t/枚×68枚

= 54 t

1-2 基礎栗石



$$0.216 + 0.103 = 0.319$$

$$0.1 \times 0.8 = 0.08$$

$$\text{合計} \quad 0.399 = 0.40 \text{ m}^2$$

製品底版面積 0.139m²
 現場打面積 0.139+0.077=0.216m²
 製品壁面積 0.103m²

鋼矢板Ⅳ型 1 枚

基礎材 栗石 t=20cm

$$0.40 \times 0.2 = 0.08 \text{ m}^3$$

基礎材均し ±5cm

$$1 \times 0.4 = 0.4 \text{ m}^2$$

鋼矢板Ⅳ型 51 枚

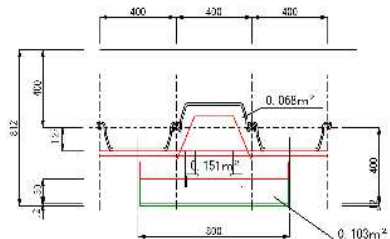
基礎材 栗石 t=20cm

$$0.40 \times 0.2 = 0.08 \text{ m}^3$$

基礎材均し ±5cm

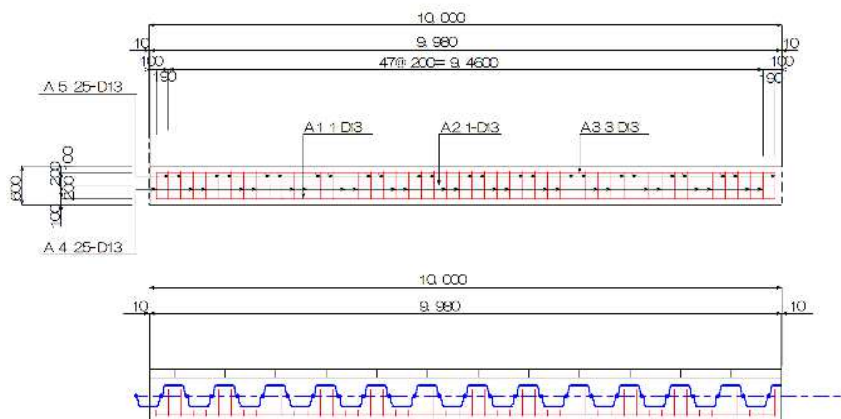
$$1 \times 0.40 = 0.4 \text{ m}^2$$

上部工A1



上部工 A 1 配筋図

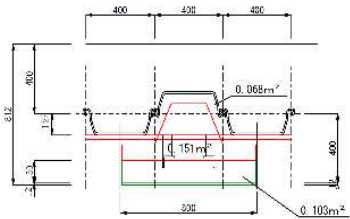
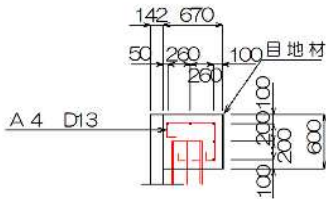
製品底版面積 0.151m²
現場打面積 0.151 0.068-0.219m²
製品壁面積 0.103m²



上部工A1 10m当たり

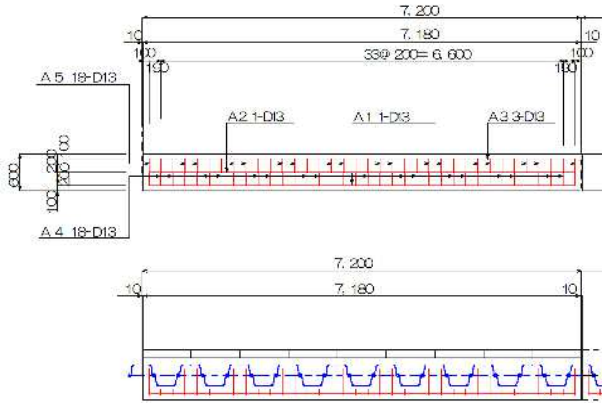
側面	0.6×10	6.0
底面	(0.219+0.103) ×25枚	8.05
端部	0.67×0.6	0.40
	計	14.5
コンクリート	21-8-20	
	(0.219+0.103) ×0.6×25枚	4.83
鉄筋	D13	
	鉄筋表より	128.0 Kg
目地		
縦断方向	0.6×10	0.60
断面	0.67×0.6	0.40
	計	1.00

上部工A2



製品値版面積 0.151㎡
現場打面積 0.151 0.063 0.215㎡
製品型面積 0.103㎡

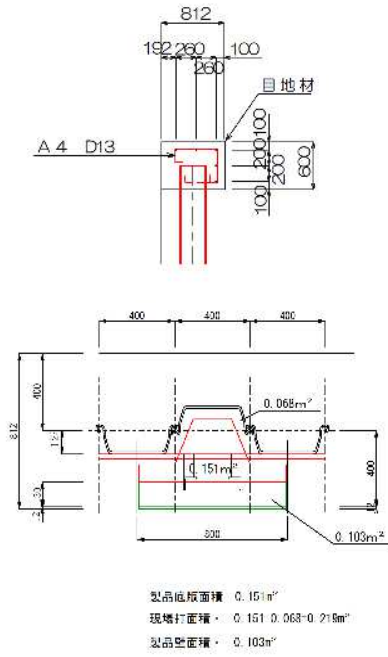
上部工 A 2配筋図



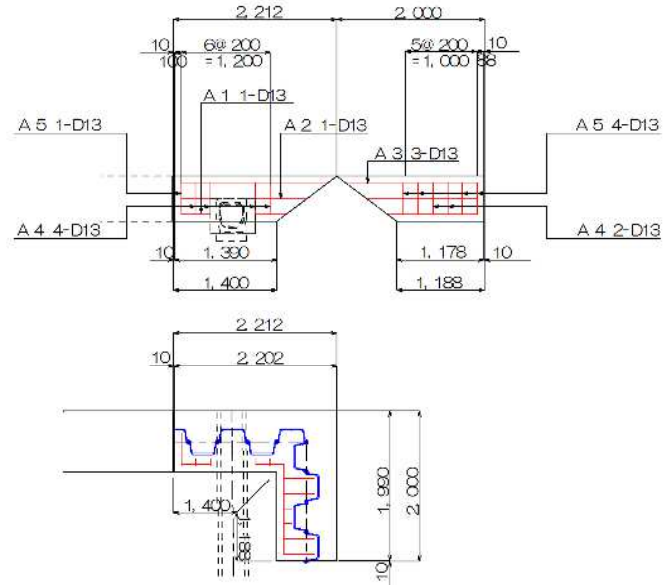
上部工A2 1式当たり L=7.2m

鋼製型枠		
側面	0.6×7.2	4.32
底面	(0.219+0.103) ×18枚	5.80
端部	0.67×0.6	0.40
計		10.5
コンクリート	21-8-20	
	(0.219+0.103) ×0.6×18枚	3.48
鉄筋	D13	
	鉄筋表より	91.7 Kg
目地		
縦断方向	0.6×7.2	4.32
断面	0.67×0.6	0.40
計		4.72

上部工A3



上部工A3配筋図



上部工A3 1式当たり

鋼製型枠

側面	$0.6 \times (1.4 + 1.188 + 2.212 + 2) / 2$	2.04
底面	$(0.219 + 0.103) \times 8.5$ 枚	2.74
端部	0.67×0.6	0.40
計		5.18

コンクリート

21-8-20		
$(0.219 + 0.103) \times 0.6 \times 8.5$		1.64

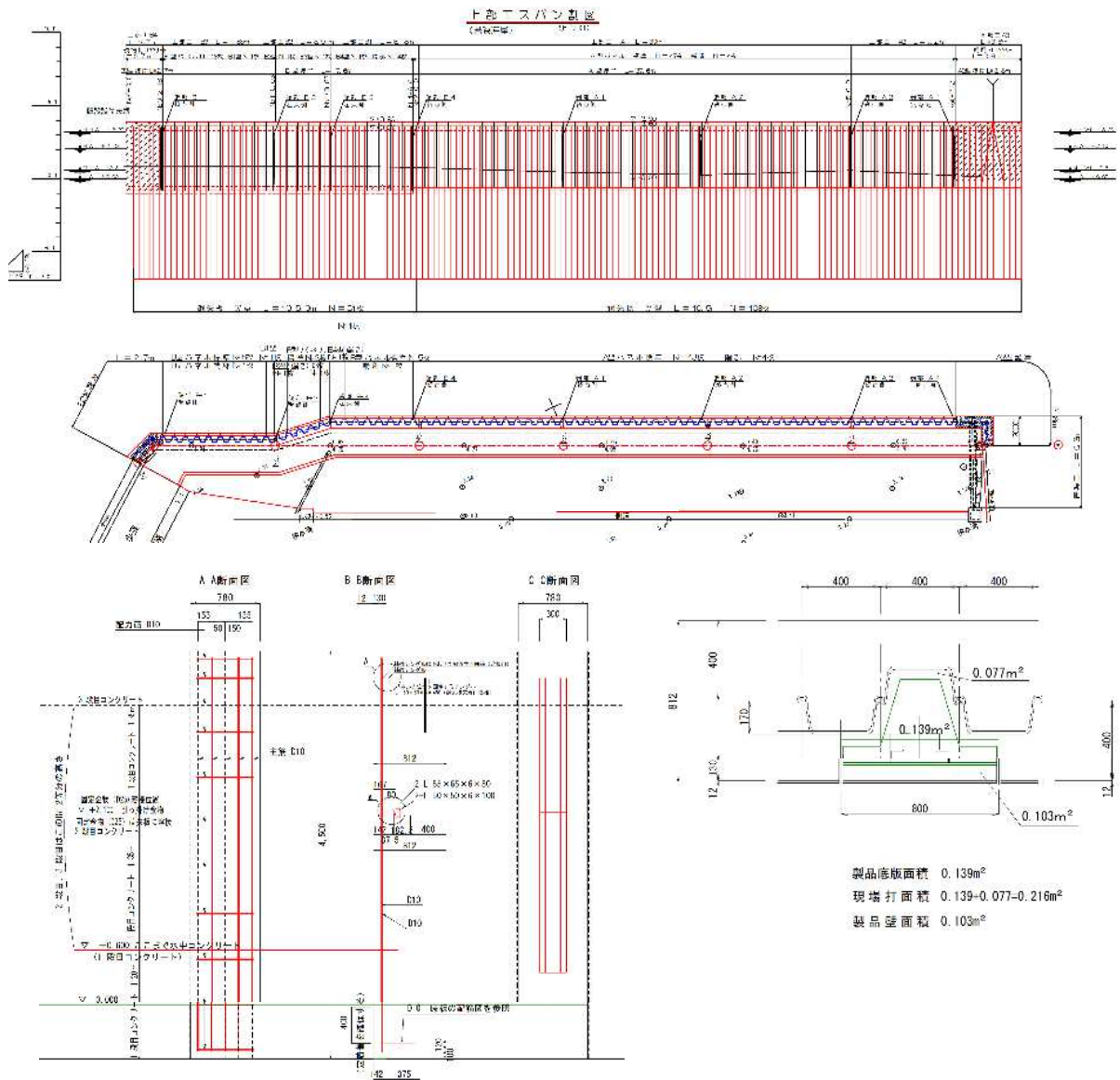
鉄筋

D13		
鉄筋表より		30.6

目地

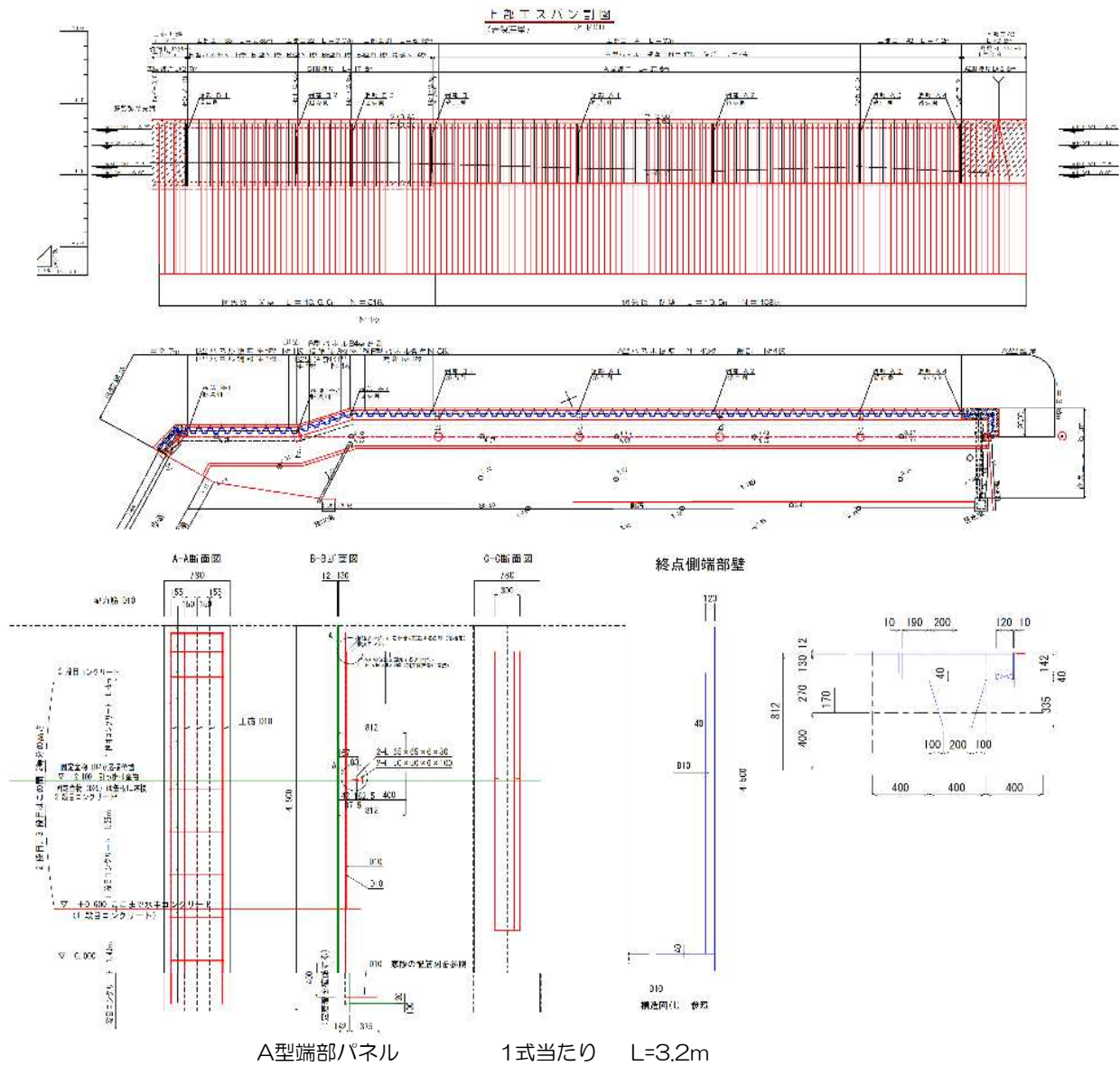
縦断方向	$0.6 \times (1.4 + 1.188)$	1.55
断面	0.67×0.6	0.40
計		1.95

A型ハコ



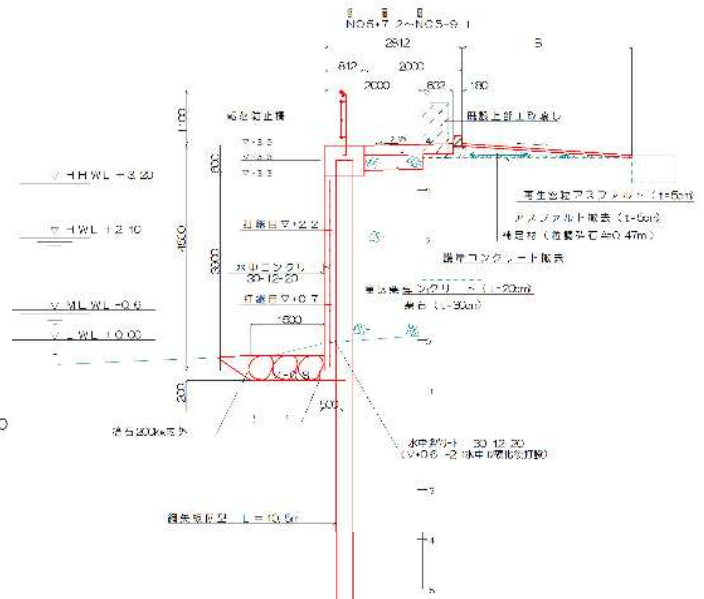
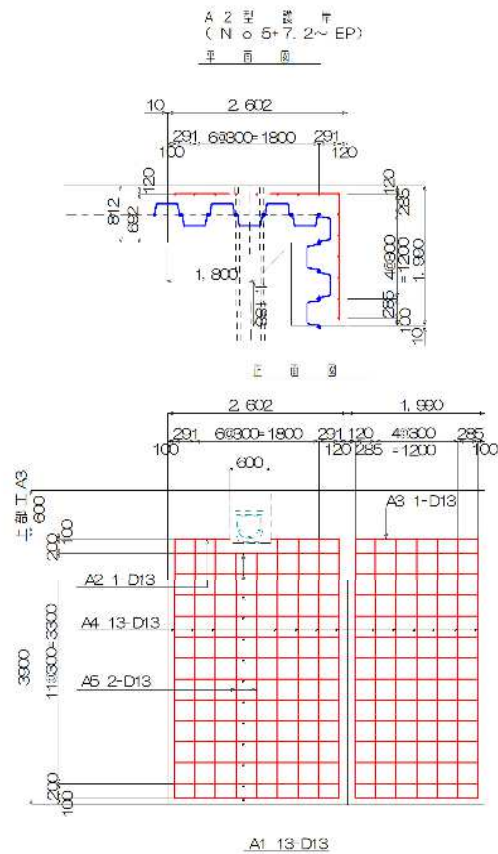
充填コンクリート	30-15-20			
(0.216×1.2-0.139×0.12) ×22		=	5.34	m3
充填コンクリート	30-15-20			
0.216×2.7×22		=	12.83	m3
		合計	18.17	m3
A型ハコ	B0.8×H4.5× t0.142	=	22	枚
取付金具	FB32×9×L750		22	個
〃	FB75×9×L750		22	個

A型端部ハネ



充填コンクリート	30-15-20			
	$(0.216 \times 1.2 - 0.139 \times 0.12 - 0.12 \times 0.04) \times 3$	=	0.71	m ³
充填コンクリート	30-15-20			
	$(0.216 - 0.12 \times 0.04) \times 2.7 \times 3$	=	1.71	m ³
	合計	=	2.42	m ³
A型端部ハネ	B0.8×H4.5×t0.142	=	3	枚
取付金具	FB32×9×L750		3	個
	// FB75×9×L750		3	個

A2護岸 1式当たり



A2護岸 1式当たり				
鋼製型枠	H	L		
前面	3.9×(2.602+1.99)			17.9
背面		-		-
端部	0.236×3.9			0.90
	計			18.8
コンクリート	30-15-20	CAD求積	1.71m ²	H=3.9m
	1.71×3.9			6.7
鉄筋	D13	鉄筋表より		79.3

目地

断面 3.9× (0.236+0.406)	2.50
計	2.50

5-1 裏込材

[illegible]

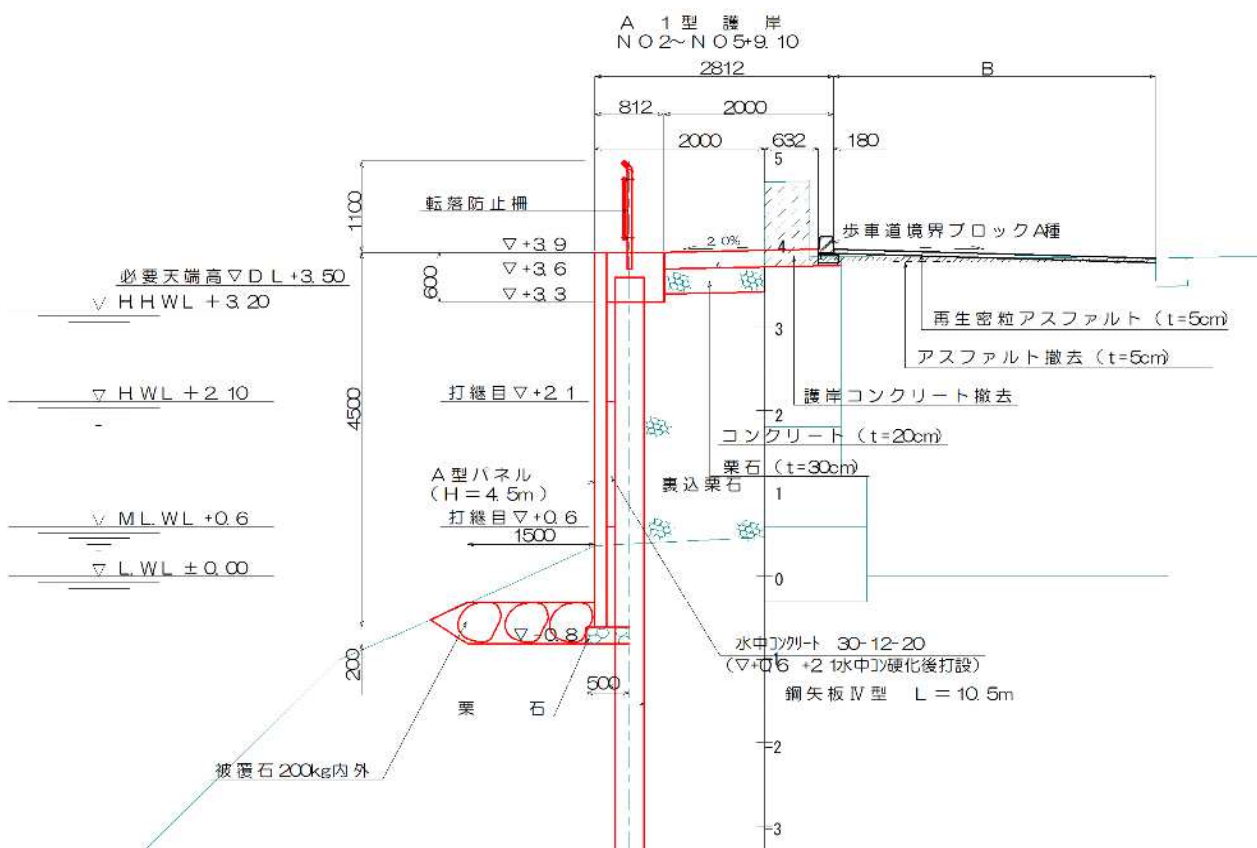
5.裏込工

5-2 裏込均し

裏込均し（陸上±20cm）

[illegible]

6. 水叩工
6-1タイプA

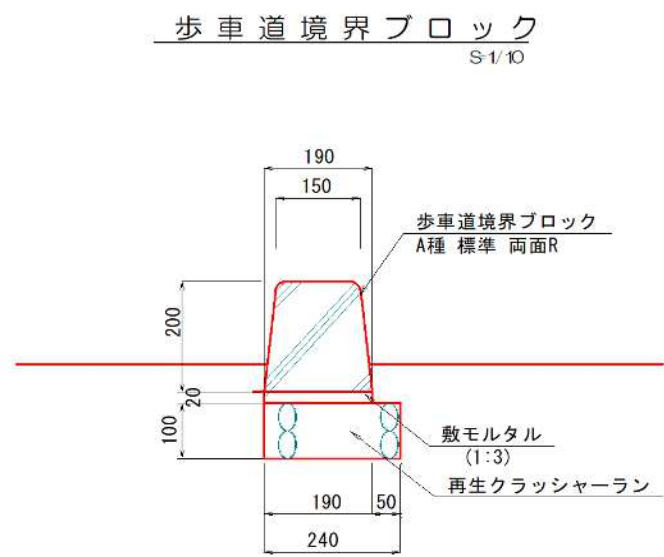


タイプA 10.0m 当たり

栗石	t =30 c m	1.188×10	=	11.88
型枠		0.2×10.0		2.00
	端部	0.2×1.82	=	0.36
			計	2.36
コンクリート	18-8-40	0.2×1.82×10.0	=	3.64
目地材	t =10mm	0.2×1.82	=	0.36

6. 水叩工

6-4 歩車道境界ブロック



歩車道境界ブロック 10.0m 当たり

基礎材	t=10cm	0.24×10	2.4
敷モルタル	1：3	0.19×0.02×10.0	0.038
歩車道境界ブロック			10.00

8.排水工

8-1管渠工

横断管渠工

1式当たり

床堀 $0.93 \times 3.67 = 3.41$

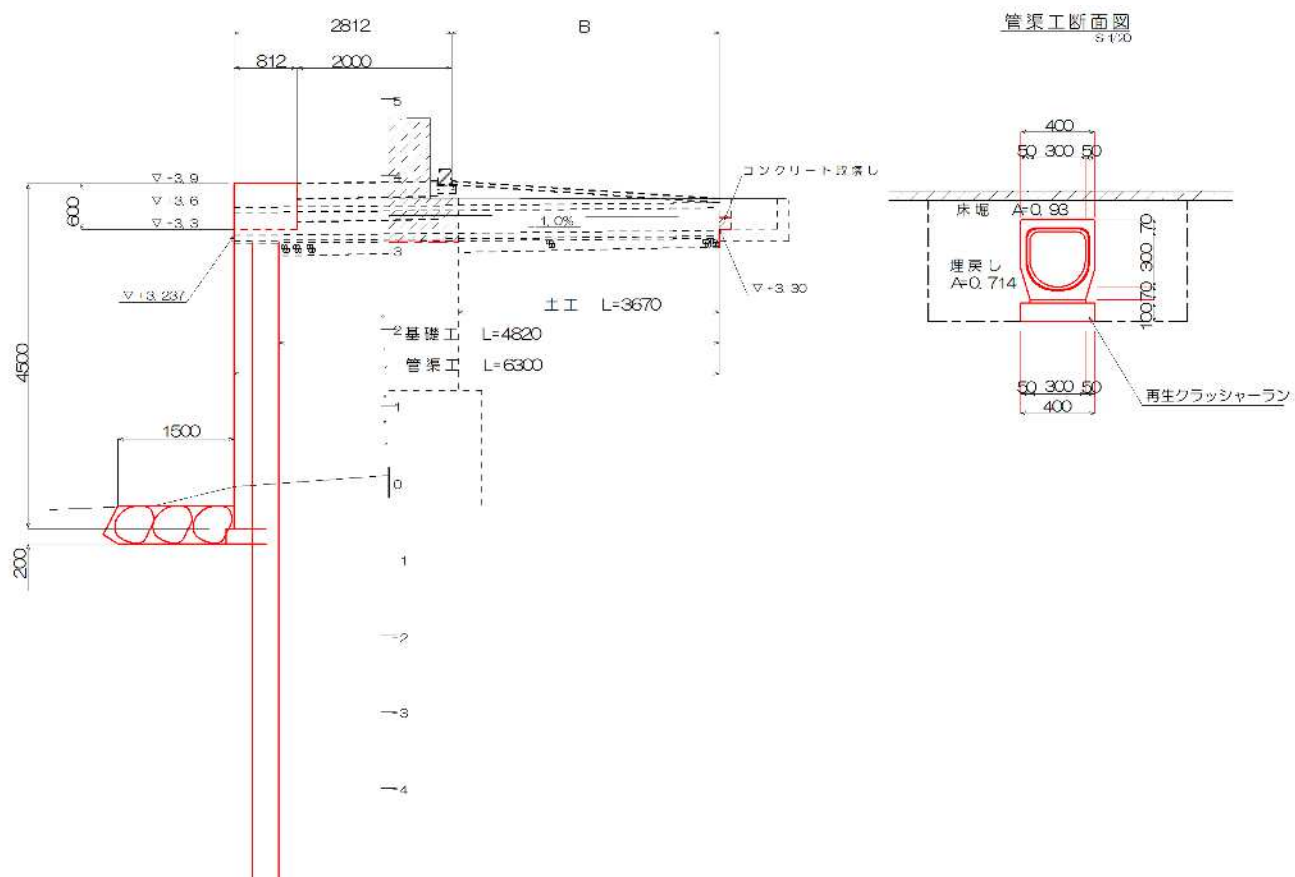
埋戻し $0.71 \times 3.67 = 2.61$

残土処理 $= 3.41$

基礎材 再生クッパ t=10cm $0.4 \times 4.82 = 1.93$

敷モルタル 1:03

管渠工 D=300 $= 6.30$



10-1 被覆石

[illegible]

10. 被覆工

10-2 被覆石均し

水中

測点番号		距 離 (m)	断面積 (m ²)	平均断面積 (m ²)	数 量 (m ³)	摘 要
No.0	0.000	0.00	1.5	0.00		
No.0	1.625	1.625	2.4	1.95		
No.1	0.000	8.375	1.0	1.70		
No.1	5.800	5.80	1.5	1.25		
No.2	0.000	4.20	1.5	1.50		
No.3	0.000	4.20	1.5	1.50		
No.3	4.200	5.80	1.5	1.50	8.70	
No.4	0.000	10.00	2.1	1.80	18.00	
No.5	+0.000	10.00	2.3	2.20	22.00	
No.5	+9.100	9.10	2.2	2.25	20.48	
合 計					69.18	

11-1 土砂掘削

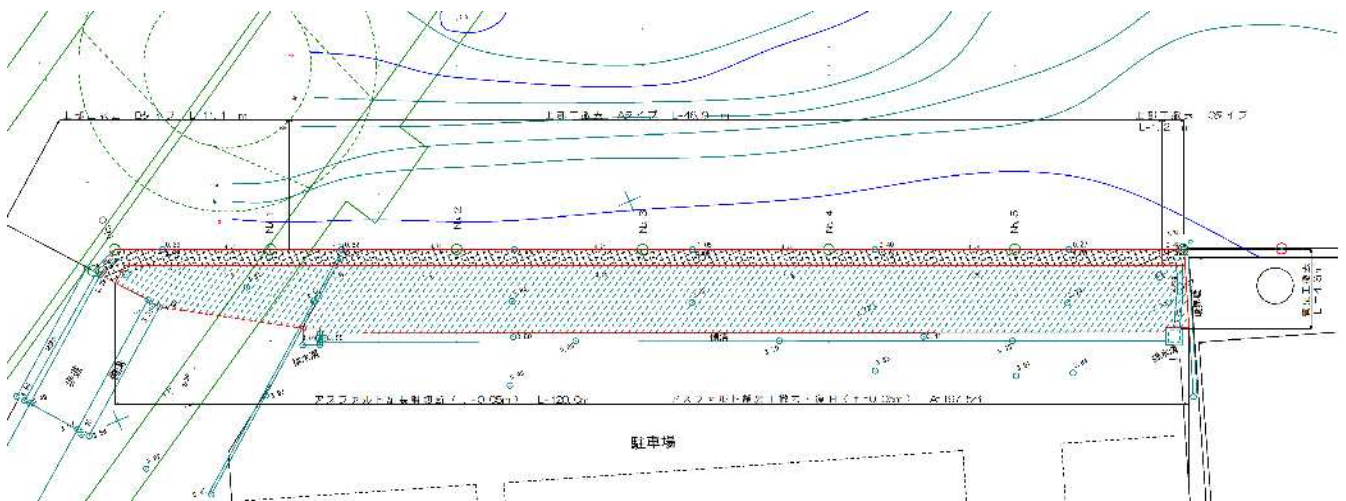
測点番号		距　離 (m)	断面積 (m^2)	平均断面積 (m^2)	数　量 (m^3)	摘　要
No.0	0.000	0.00	1.9	0.00		摘　要
No.0	1.625	1.625	4.9	3.40		
No.1	0.000	8.375	2.3	3.60		
No.1	5.800	5.80	1.2	1.75		
No.2	0.000	4.20	1.1	1.15		
No.3	0.000	4.20	2.0	1.55		
No.3	4.200	5.80	2.0	2.00	11.60	
No.4	0.000	10.00	1.7	1.40	14.00	
No.5	+0.000	10.00	2.1	1.90	19.00	
No.5	+9.100	9.10	1.4	1.75	15.93	
合　計					60.53	

11-2 埋戻し

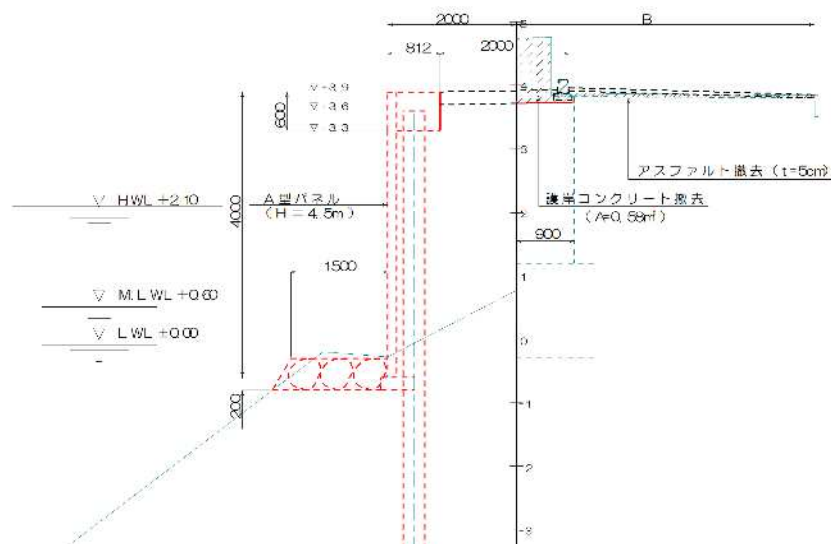
測点番号		距　離 (m)	断面積 (m^2)	平均断面積 (m^2)	数　　量 (m^3)	摘　要
No.O	0.000	0.00	0.6	0.00	0.00	摘　要
No.O	1.625	1.625	0.6	0.60		
No.1	0.000	8.375	0.6	0.60		
No.1	5.800	5.80	0.0	0.30		
No.2	0.000	4.20	0.0	0.00	0.00	
No.3	0.000	4.20	0.0	0.00	0.00	
No.3	4.200	5.80	0.0	0.00	0.00	
No.4	0.000	10.00	0.0	0.00	0.00	
No.5	+0.000	6.80	0.0	0.00	0.00	
No.5	+9.100	9.10	0.0	0.00	0.00	
合　計					0.00	

12. 取壊し工

12-1 タイプA



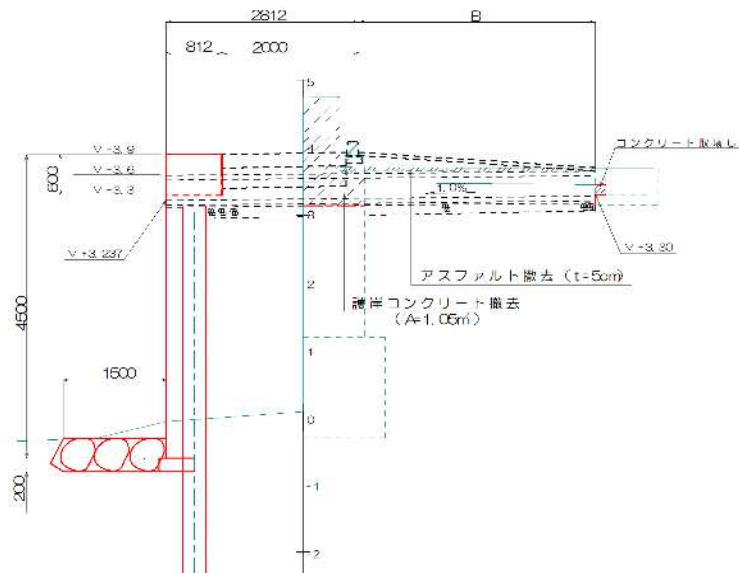
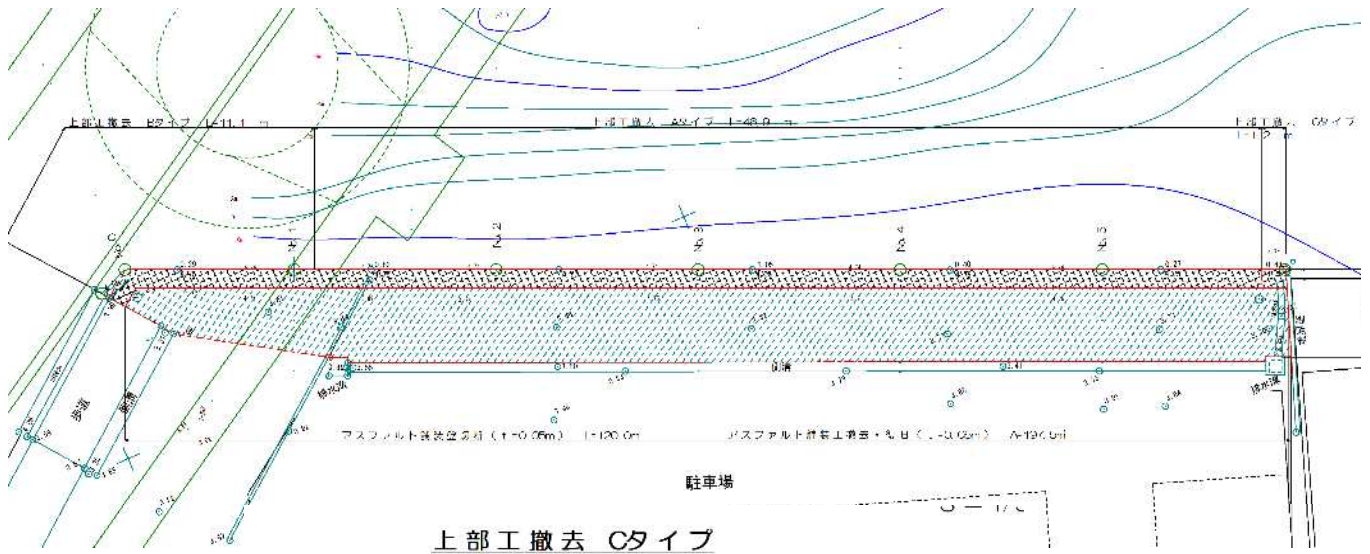
上部工撤去 Aタイプ



タイプA 10.0m当たり

無筋コンクリート	0.58×16.0	=	9.3
コンクリート殻運搬		=	9.3

12-3 タイプC



タイプC 10.0m当たり

無筋コンクリート 1.05×1.2 = 1.2

コンクリート殻運搬 = 1.2