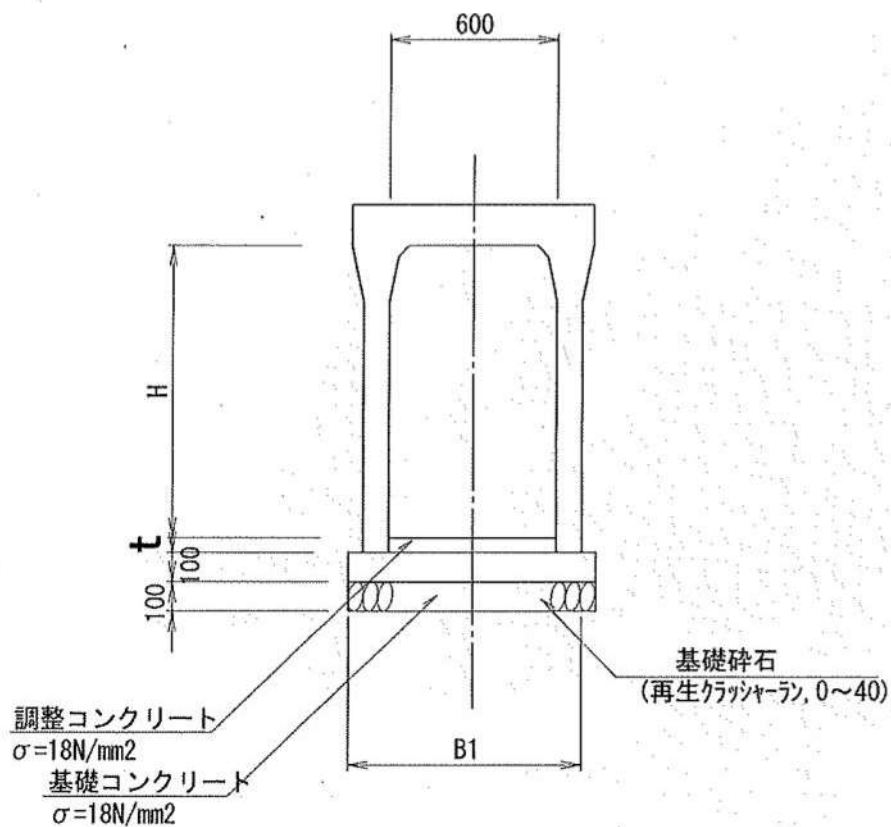


断 面 図

US9-B600-H600~1100
S=1:20



寸 法 表

種 別	寸 法				摘 要
	B	H	t	B1	
US9-B 600-H 600	600	600	65~182	830	
US9-B 600-H 700	600	700	64~173	850	
US9-B 600-H 800	600	800	55~265	850	
US9-B 600-H 900	600	900	65~182	850	
US9-B 600-H1000	600	1000	86~255	880	
US9-B 600-H1100	600	1100	65~216	880	

勾配可変側溝数量内訳 取付道路(No. 131+16.000(左)) B600-H600~1100

勾配側溝 10M当たり材料表

B=600	個数 (個)	蓋枚数 (枚)	基礎コンクリート (m3)	基礎型枠 (m2)	基礎砕石 (m2)	
① H=600	5.0	10.0	0.830	2.00	8.30	
② H=700	5.0	10.0	0.850	2.00	8.50	
③ H=800	5.0	10.0	0.850	2.00	8.50	
④ H=900	5.0	10.0	0.850	2.00	8.50	
⑤ H=1000	5.0	10.0	0.880	2.00	8.80	
⑥ H=1100	5.0	10.0	0.880	2.00	8.80	

※蓋はL=0.5m用で換算

1. 延長(みなし長)

① H=600	L =	2.00	=	2.00 m
② H=700	L =	2.00	=	2.00 m
③ H=800	L =	2.00	=	2.00 m
④ H=900	L =	0.00	=	0.00 m
⑤ H=1000	L =	3.10	=	3.10 m
⑥ H=1100	L =	2.00	=	2.00 m
				Σ = 11.10 m

2. 基礎砕石

①	A =	2.00 × 8.30 / 10.000	=	1.66
②	A =	2.00 × 8.50 / 10.000	=	1.70
③	A =	2.00 × 8.50 / 10.000	=	1.70
④	A =	0.00 × 8.50 / 10.000	=	0.00
⑤	A =	3.10 × 8.80 / 10.000	=	2.72
⑥	A =	2.00 × 8.80 / 10.000	=	1.76
				Σ = 9.55 m2

3. 基礎コンクリート

①	V =	2.00 × 0.83 / 10.000	=	0.166
②	V =	2.00 × 0.85 / 10.000	=	0.170
③	V =	2.00 × 0.85 / 10.000	=	0.170
④	V =	0.00 × 0.85 / 10.000	=	0.000
⑤	V =	3.10 × 0.88 / 10.000	=	0.273
⑥	V =	2.00 × 0.88 / 10.000	=	0.176
				Σ = 0.955 m3

4. 基礎型枠

①	A =	2.00 ×	2.00 /	10.000	=	0.40
②	A =	2.00 ×	2.00 /	10.000	=	0.40
③	A =	2.00 ×	2.00 /	10.000	=	0.40
④	A =	0.00 ×	2.00 /	10.000	=	0.00
⑤	A =	3.10 ×	2.00 /	10.000	=	0.62
⑥	A =	2.00 ×	2.00 /	10.000	=	0.40
Σ						= 2.22 m2

5. 側溝蓋 (L=0.5mで換算)

B400用

①	N =	2.00 ×	10.0 /	10.000	=	2
②	N =	2.00 ×	10.0 /	10.000	=	2
③	N =	2.00 ×	10.0 /	10.000	=	2
④	N =	0.00 ×	10.0 /	10.000	=	0
⑤	N =	3.10 ×	10.0 /	10.000	=	4
⑥	N =	2.00 ×	10.0 /	10.000	=	2
Σ						= 12

車道用ーコンクリート蓋 (2mに2枚)

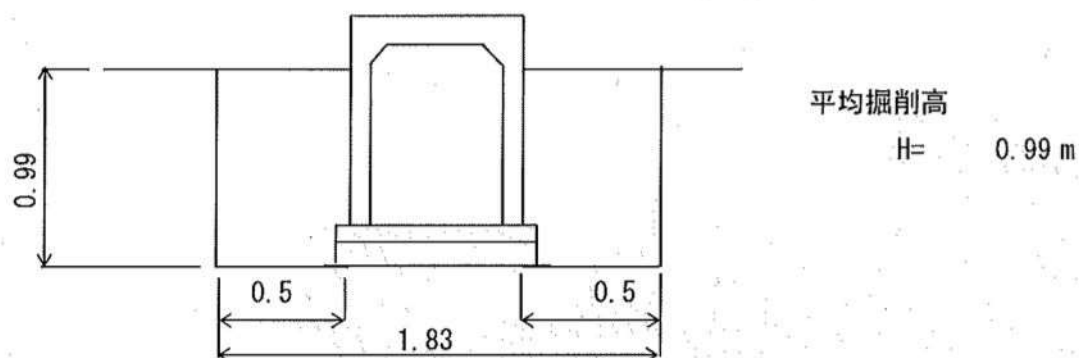
$$(12 - 0) \times 2 / 2 = 12 \text{ 枚}$$

6. 調整コンクリート

V =	(0.182 + 0.073) /	2	×	2.00 ×	0.60	=	0.153
V =	(0.173 + 0.064) /	2	×	2.00 ×	0.60	=	0.142
V =	(0.164 + 0.055) /	2	×	2.00 ×	0.60	=	0.131
V =	(0.255 + 0.086) /	2	×	3.10 ×	0.60	=	0.317
V =	(0.186 + 0.077) /	2	×	2.00 ×	0.60	=	0.158
V =	(+) /	2	×	×		=	0.000
V =	(+) /	2	×	×		=	0.000
V =	(+) /	2	×	×		=	0.000
V =	(+) /	2	×	×		=	0.000
V =	(+) /	2	×	×		=	0.000
Σ						=	0.901 m3

7. 土 工

B600-H600～1100の断面



1. 床 堀

$$V = 0.99 \times 1.83 \times 11.095 = 20.1 \text{ m}^3$$

2. 埋 戻

$$V = 0.99 \times 0.5 \times 11.095 \times 2 = 11.0 \text{ m}^3$$

3. 残 土

$$V = 20.1 - 11.0 / 0.9 = 7.9 \text{ m}^3$$

4. 基面整正

基礎砕石と同じ 9.55 m^2

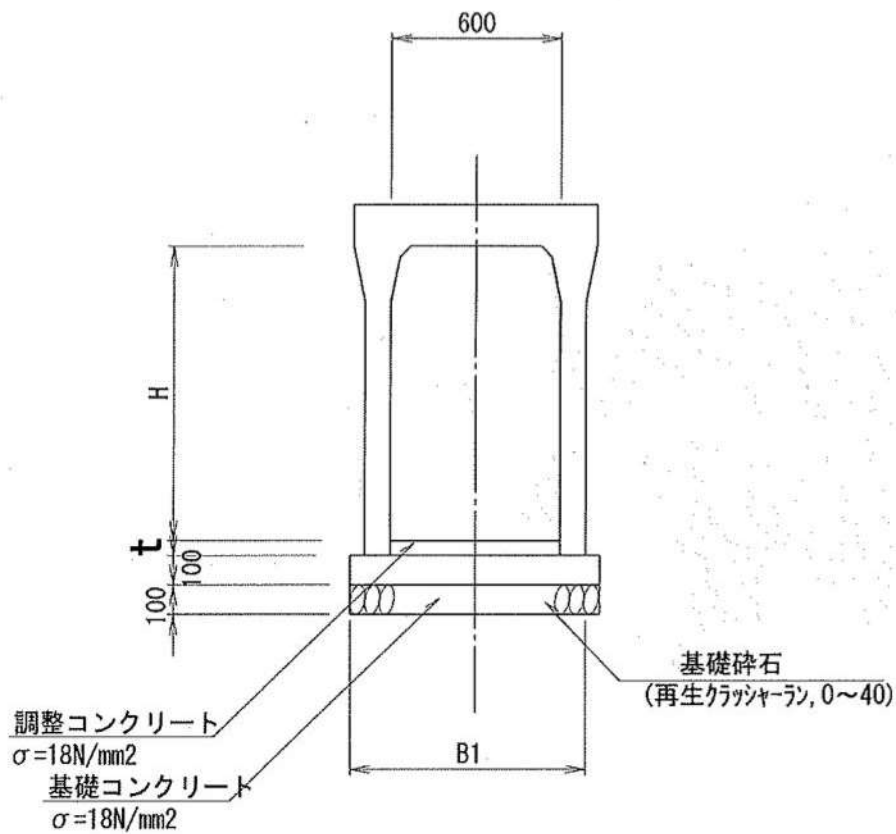
勾配可変側溝数量内訳表(1/1)

取付道路(No. 131+16.000(右))

B600-H600~1100

工 種	種 別	細 別	規 格	区 分	単 位	数 量	備 考
小型水路工							
	側 溝 工						
		US9-B-B600-H600~1100					
			延長(みなし長)		m	10.59	
			H=600		"	2.00	
			H=700		"	0.00	
			H=800		"	2.00	
			H=900		"	2.00	
			H=1000		"	2.00	
			H=1100		"	2.59	
			基礎碎石	RC-40	m2	9.1	
			基礎コンクリート	18N/mm2	m3	0.91	
			基礎型枠		m2	2.1	
			車道用ーコンクリート蓋		枚	11	
			勾配調整コンクリート	18N/mm2	m3	1.05	
		作 業 土 工					
			床堀		m ³	19.2	
			埋戻		"	10.5	
			残土		"	7.5	
			基面整正		m2	9.10	

断 面 図
US9-B600-H600~1100
S=1:20



寸 法 表

種 別	寸 法				摘 要
	B	H	t	B1	
US9-B 600-H 600	600	600	65~182	830	
US9-B 600-H 700	600	700	64~173	850	
US9-B 600-H 800	600	800	55~265	850	
US9-B 600-H 900	600	900	65~182	850	
US9-B 600-H1000	600	1000	86~255	880	
US9-B 600-H1100	600	1100	65~216	880	

勾配可変側溝数量内訳 取付道路(No.131+16.000(右)) B600-H600~1100

勾配側溝 10M当たり材料表

B=600	個数 (個)	蓋枚数 (枚)	基礎コンクリート (m3)	基礎型枠 (m2)	基礎砕石 (m2)	
① H=600	5.0	10.0	0.830	2.00	8.30	
② H=700	5.0	10.0	0.850	2.00	8.50	
③ H=800	5.0	10.0	0.850	2.00	8.50	
④ H=900	5.0	10.0	0.850	2.00	8.50	
⑤ H=1000	5.0	10.0	0.880	2.00	8.80	
⑥ H=1100	5.0	10.0	0.880	2.00	8.80	

※蓋はL=0.5m用で換算

1. 延長(みなし長)

① H=600	L =	2.00	=	2.00 m
② H=700	L =	0.00	=	0.00 m
③ H=800	L =	2.00	=	2.00 m
④ H=900	L =	2.00	=	2.00 m
⑤ H=1000	L =	2.00	=	2.00 m
⑥ H=1100	L =	2.59	=	2.59 m
				Σ = 10.59 m

2. 基礎砕石

①	A =	2.00 ×	8.30 /	10.000	=	1.66
②	A =	0.00 ×	8.50 /	10.000	=	0.00
③	A =	2.00 ×	8.50 /	10.000	=	1.70
④	A =	2.00 ×	8.50 /	10.000	=	1.70
⑤	A =	2.00 ×	8.80 /	10.000	=	1.76
⑥	A =	2.59 ×	8.80 /	10.000	=	2.28
						Σ = 9.10 m2

3. 基礎コンクリート

①	V =	2.00 ×	0.83 /	10.000	=	0.166
②	V =	0.00 ×	0.85 /	10.000	=	0.000
③	V =	2.00 ×	0.85 /	10.000	=	0.170
④	V =	2.00 ×	0.85 /	10.000	=	0.170
⑤	V =	2.00 ×	0.88 /	10.000	=	0.176
⑥	V =	2.59 ×	0.88 /	10.000	=	0.228
						Σ = 0.910 m3

4. 基礎型枠

①	A =	2.00 ×	2.00 /	10.000	=	0.40
②	A =	0.00 ×	2.00 /	10.000	=	0.00
③	A =	2.00 ×	2.00 /	10.000	=	0.40
④	A =	2.00 ×	2.00 /	10.000	=	0.40
⑤	A =	2.00 ×	2.00 /	10.000	=	0.40
⑥	A =	2.59 ×	2.00 /	10.000	=	0.52
Σ					=	2.12 m ²

5. 側溝蓋 (L=0.5mで換算)

B400用

①	N =	2.00 ×	10.0 /	10.000	=	2
②	N =	0.00 ×	10.0 /	10.000	=	0
③	N =	2.00 ×	10.0 /	10.000	=	2
④	N =	2.00 ×	10.0 /	10.000	=	2
⑤	N =	2.00 ×	10.0 /	10.000	=	2
⑥	N =	2.59 ×	10.0 /	10.000	=	3
Σ					=	11

車道用ーコンクリート蓋 (2mに2枚)

$$(11 - 0) \times 2 / 2 = 11 \text{ 枚}$$

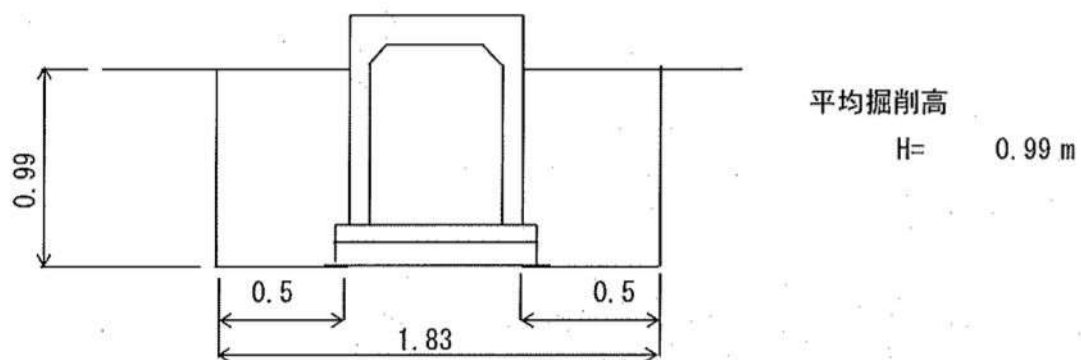
6. 調整コンクリート

V =	(0.182 + 0.065) /	2	×	2.00 ×	0.60 =	0.148
V =	(0.265 + 0.149) /	2	×	2.00 ×	0.60 =	0.248
V =	(0.249 + 0.132) /	2	×	2.00 ×	0.60 =	0.229
V =	(0.232 + 0.116) /	2	×	2.00 ×	0.60 =	0.209
V =	(0.216 + 0.065) /	2	×	2.59 ×	0.60 =	0.218
V =	(+) /	2	×	×	=	0.000
V =	(+) /	2	×	×	=	0.000
V =	(+) /	2	×	×	=	0.000
V =	(+) /	2	×	×	=	0.000
V =	(+) /	2	×	×	=	0.000

$$\Sigma = 1.052 \text{ m}^3$$

7. 土 工

B600-H600~1100の断面



1. 床 堀

$$V = 0.99 \times 1.83 \times 10.587 = 19.2 \text{ m}^3$$

2. 埋 戻

$$V = 0.99 \times 0.5 \times 10.587 \times 2 = 10.5 \text{ m}^3$$

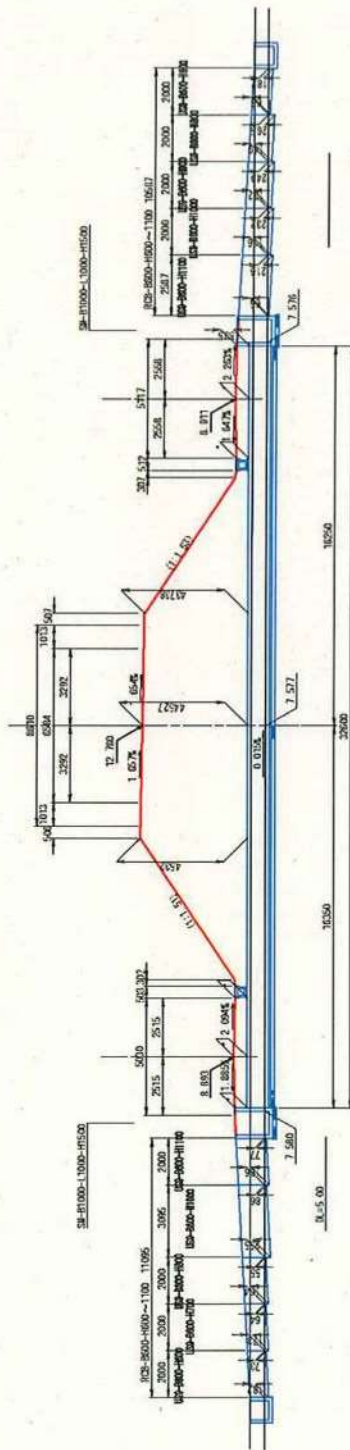
3. 残 土

$$V = 19.2 - 10.5 / 0.9 = 7.5 \text{ m}^3$$

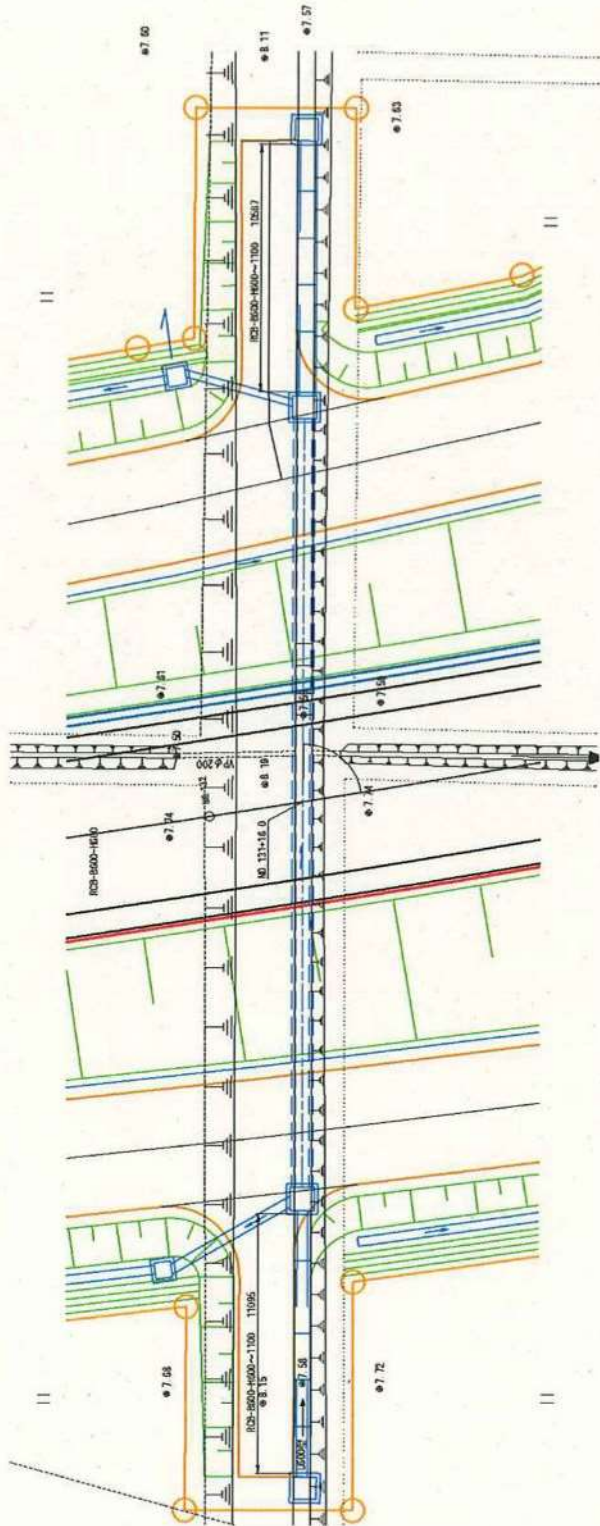
4. 基面整正

基礎碎石と同じ 9.10 m²

側面図 S=1/100



平面図 S=1/100



勾配可変側溝数量内訳表(1/1)

N0. 140+11. 21~N0. 140+13. 11 (L) B300-H300

[illegible]

勾配可変側溝数量内訳 NO.140+11.21~NO.140+13.11 (L) B300-H300

勾配側溝 10M当たり材料表

B=300	個数 (個)	蓋枚数 (枚)	基礎コンクリート (m3)	基礎型枠 (m2)	基礎砕石 (m2)	
① H=300	5.0	10.0	0.250	1.00	5.00	

※蓋はL=0.5m用で換算

1. 延長 (みなし長)

$$\textcircled{1} \quad H=300 \quad L = 5.20 = 5.20 \text{ m}$$

2. 基礎砕石

$$\textcircled{1} \quad A = 5.20 \times 5.00 \div 10.000 = 2.60 \text{ m}^2$$

3. 基礎コンクリート

$$\textcircled{1} \quad V = 5.20 \times 0.250 \div 10.000 = 0.130 \text{ m}^3$$

4. 基礎型枠

$$\textcircled{1} \quad A = 5.20 \times 1.00 \div 10.000 = 0.52 \text{ m}^2$$

5. 側溝蓋 (L=0.5mで換算)

B300用 車道用—コンクリート蓋 (2mに2枚)

$$N = 5.20 \times 10.0 \div 10.000 = 6 \text{ 枚}$$

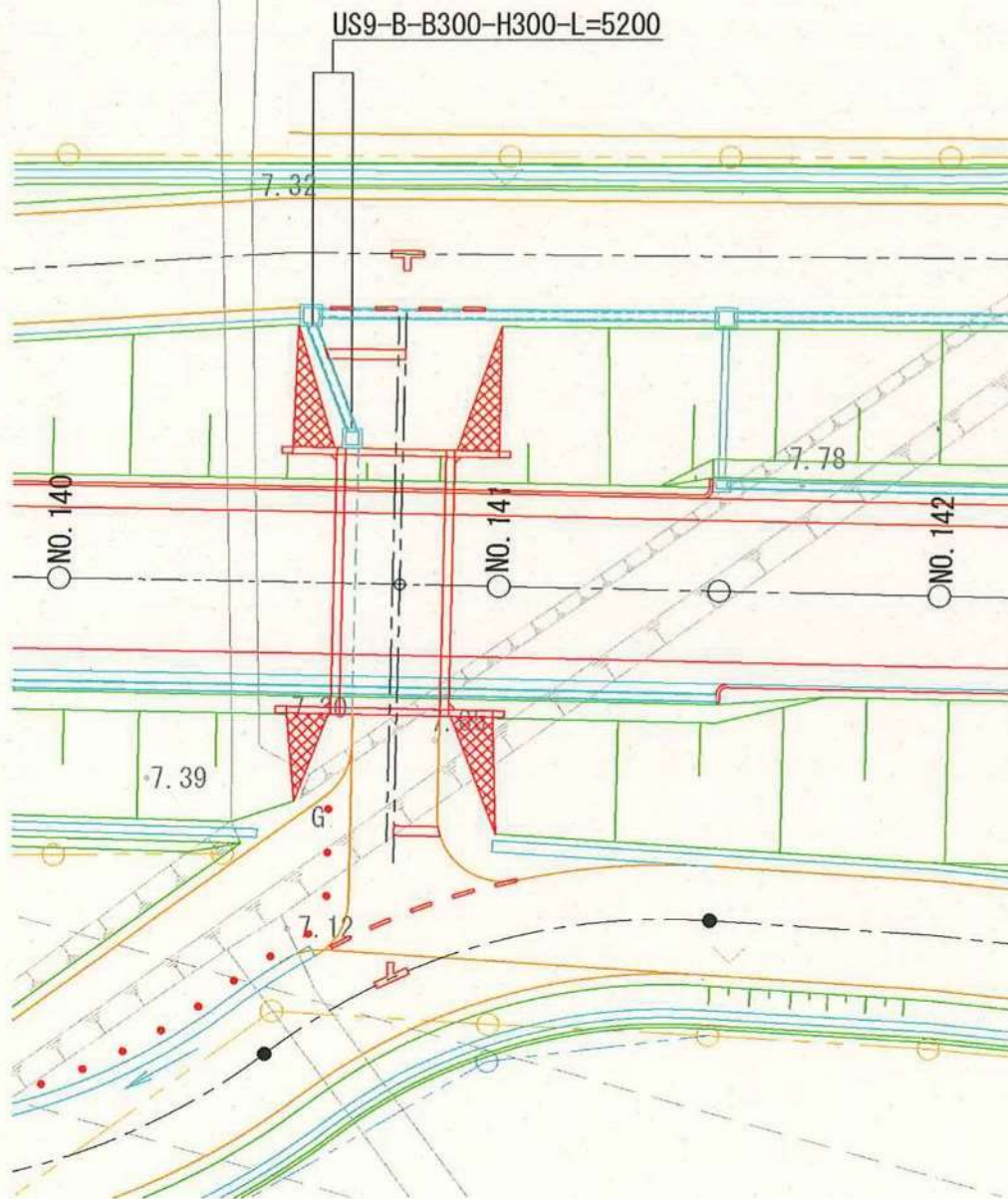
6. 調整コンクリート

$$V = (0.100 + 0.278) \div 2 \times 5.20 \times 0.30 = 0.295 \text{ m}^3$$

7. 基面整正

$$\text{基礎砕石と同じ} = 2.60 \text{ m}^2$$

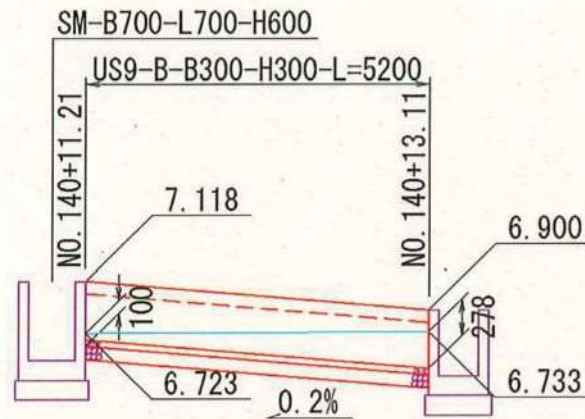
平面图 $S=1:300$ (NO. 140+11.21~NO. 140+13.11 (L))



側面図

V=1:50
H=1:100

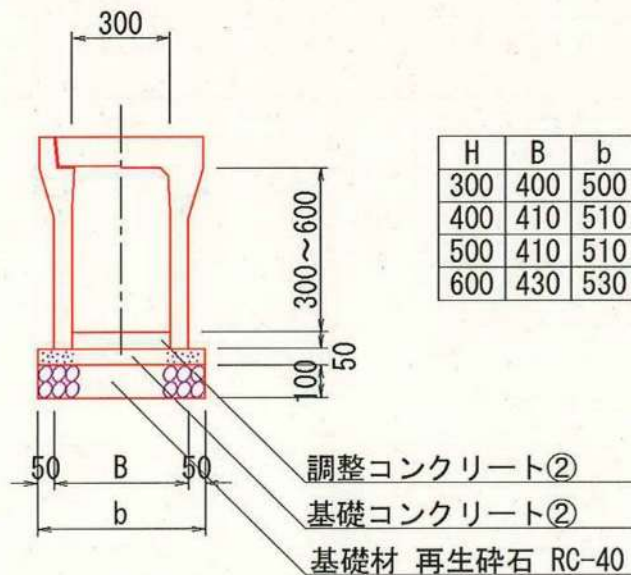
(NO. 140+11.21~NO. 140+13.11 (L))



DL=5.00

断面図

S=1:20



勾配可変側溝数量内訳表(1/1)

NO. 140+11.65~NO. 141+9.50 (L) B300-H300~400

[illegible]

勾配可変側溝数量内訳 NO. 140+11.65~NO. 141+9.50 (L) B300-H300~400

勾配側溝 10M当たり材料表

B=300	個数 (個)	蓋枚数 (枚)	基礎コンクリート (m3)	基礎型枠 (m2)	基礎碎石 (m2)	
① H=300	5.0	10.0	0.250	1.00	5.00	
② H=400	5.0	10.0	0.255	1.00	5.10	

※蓋はL=0.5m用で換算

1. 延長 (みなし長)

① H=300	L =	8.85	=	8.85 m
② H=400	L =	9.00	=	9.00 m
Σ				= 17.85 m

2. 基礎碎石

①	A =	8.85 × 5.00 / 10.000	=	4.43
②	A =	9.00 × 5.10 / 10.000	=	4.59
Σ				= 9.02 m2

3. 基礎コンクリート

①	V =	8.85 × 0.250 / 10.000	=	0.221
②	V =	9.00 × 0.255 / 10.000	=	0.230
Σ				= 0.451 m3

4. 基礎型枠

①	A =	8.85 × 1.00 / 10.000	=	0.89
②	A =	9.00 × 1.00 / 10.000	=	0.90
Σ				= 1.79 m2

5. 側溝蓋 (L=0.5mで換算)

B300用 車道用—コンクリート蓋 (2mに2枚)

$$N = 17.85 \times 10.0 / 10.000 = 18 \text{ 枚}$$

6. 調整コンクリート

$$V = (0.050 + 0.050) / 2 \times 8.85 \times 0.30 = 0.133$$

$$V = (0.150 + 0.102) / 2 \times 9.00 \times 0.30 = 0.340$$

$$\Sigma = 0.473 \text{ m3}$$

7. 基面整正

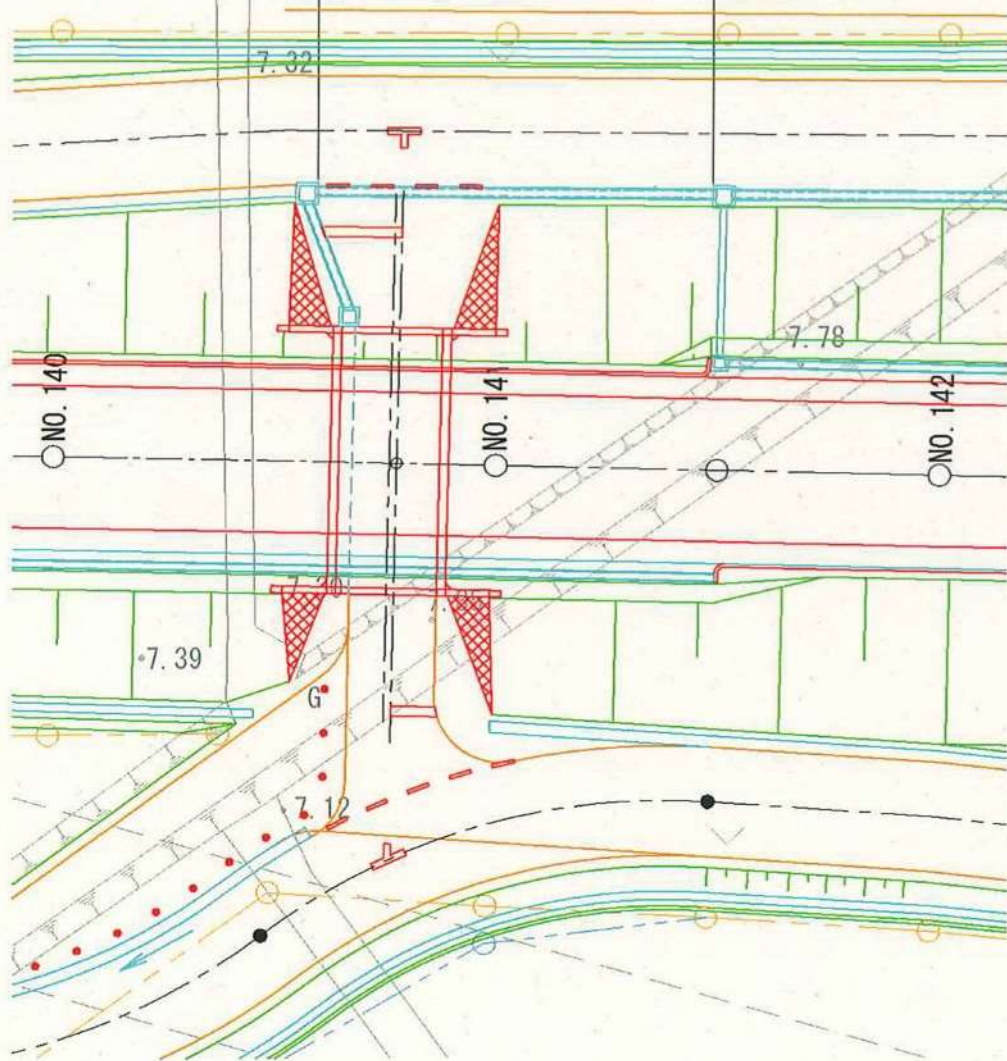
$$\text{基礎碎石と同じ} = 9.02 \text{ m2}$$

平面图

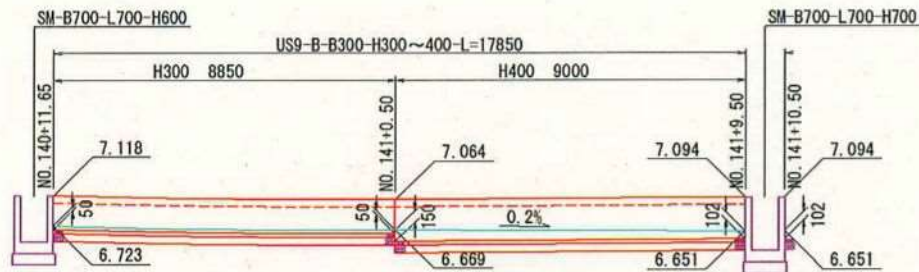
S=1:300

(NO. 140+11.65~NO. 141+9.50 (L))

US9-B-B300-H300~400-L=17850

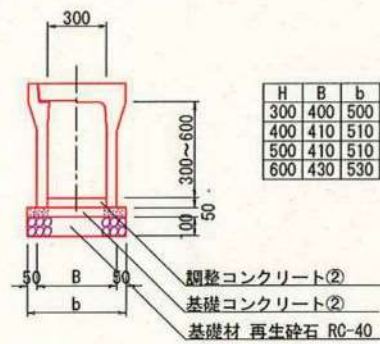


側面図 $V=1:50$
 $H=1:100$
 (NO. 140+11.65~NO. 141+ 9.50(L))



DL=5.00

断面図 $S=1:20$



勾配可変側溝数量内訳表(1/1)

NO. 141+10.50~NO. 146+14.72(L) B300-H400

[illegible]

勾配可変側溝数量内訳 NO. 141+10.50~NO. 146+14.72 (L) B300-H400

勾配側溝 10M当たり材料表

B=300	個数 (個)	蓋枚数 (枚)	基礎コンクリート (m3)	基礎型枠 (m2)	基礎碎石 (m2)	
① H=400	5.0	10.0	0.255	1.00	5.10	

※蓋はL=0.5m用で換算

1. 延長 (みなし長)

$$\textcircled{1} \quad H=400 \quad L = 104.22 \quad = 104.22 \text{ m}$$

2. 基礎碎石

$$\textcircled{1} \quad A = 104.22 \times 5.10 / 10.000 = 53.15 \text{ m}^2$$

3. 基礎コンクリート

$$\textcircled{1} \quad V = 104.22 \times 0.255 / 10.000 = 2.658 \text{ m}^3$$

4. 基礎型枠

$$\textcircled{1} \quad A = 104.22 \times 1.00 / 10.000 = 10.42 \text{ m}^2$$

5. 側溝蓋 (L=0.5mで換算)

B300用 車道用—コンクリート蓋 (2mに2枚)

$$N = 104.22 \times 10.0 / 10.000 = 105 \text{ 枚}$$

6. 調整コンクリート

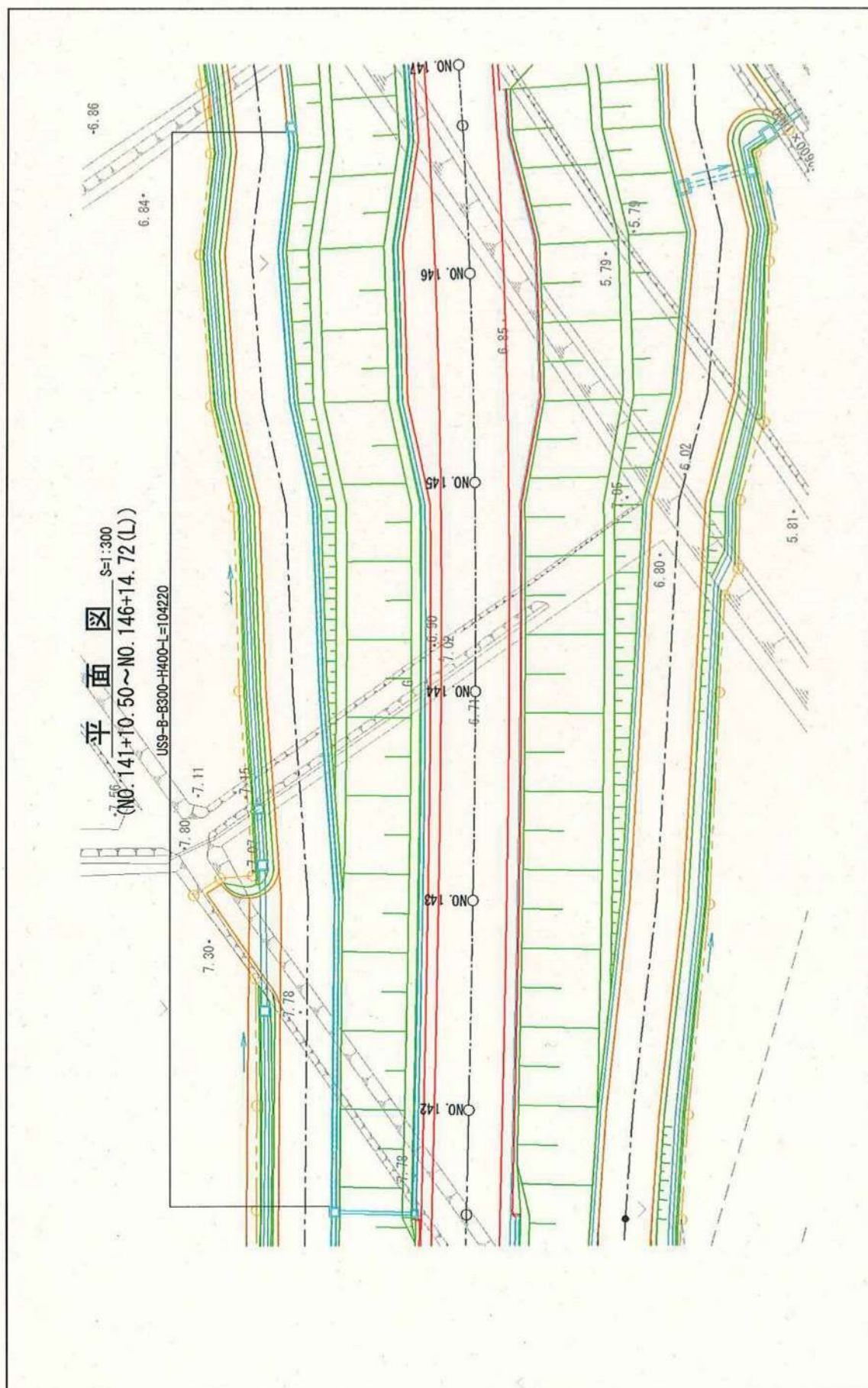
$$V = (0.102 + 0.065) / 2 \times 19.50 \times 0.30 = 0.488 \text{ m}^3$$

$$V = (0.065 + 0.150) / 2 \times 84.72 \times 0.30 = 2.732 \text{ m}^3$$

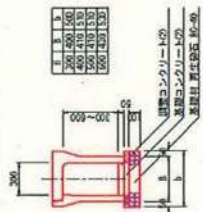
$$\Sigma = 3.220 \text{ m}^3$$

7. 基面整正

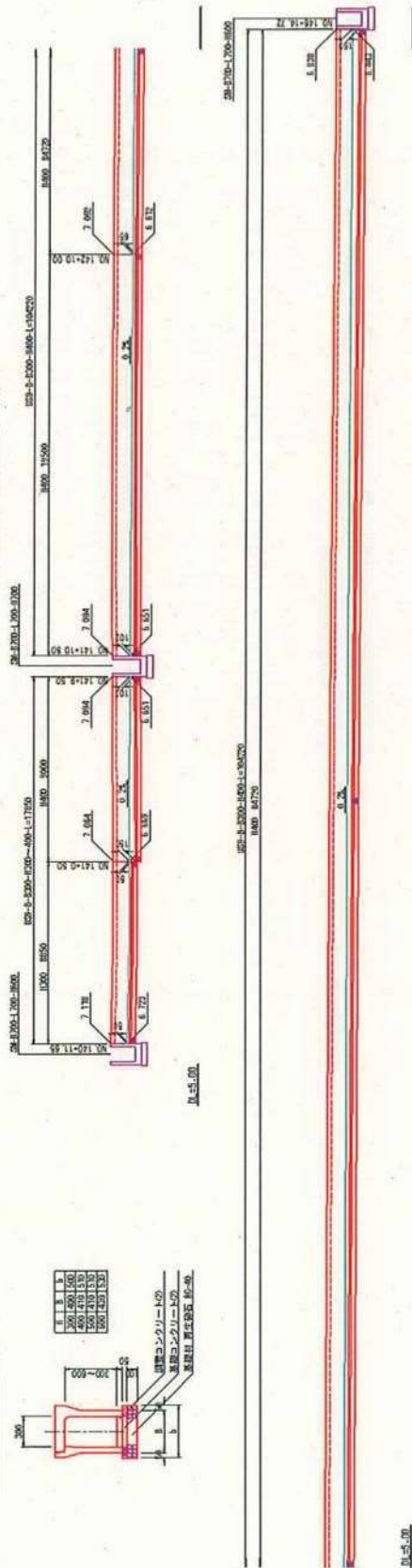
$$\text{基礎碎石と同じ} = 53.15 \text{ m}^2$$



断面図 1/100



断面図 1/100
NO. 140+10.50~NO. 140+14.72(L)



勾配可変側溝数量内訳表(1/1)

NO. 139+0.20~NO. 139+7.35 (R) B300-H600~400

[illegible]

勾配可変側溝数量内訳 NO. 139+0.20~NO. 139+7.35 (R) B300-H600~400

勾配側溝 10M当たり材料表

B=300	個数 (個)	蓋枚数 (枚)	基礎コンクリート (m3)	基礎型枠 (m2)	基礎砕石 (m2)	
① H=600	5.0	10.0	0.265	1.00	5.30	
② H=500	5.0	10.0	0.255	1.00	5.10	
③ H=400	5.0	10.0	0.255	1.00	5.10	

※蓋はL=0.5m用で換算

1. 延長 (みなし長)

① H=600	L =	1.40	=	1.40 m
② H=500	L =	4.00	=	4.00 m
③ H=400	L =	2.00	=	2.00 m
				Σ = 7.40 m

2. 基礎砕石

①	A =	1.40 × 5.30 / 10.000	=	0.74
②	A =	4.00 × 5.10 / 10.000	=	2.04
③	A =	2.00 × 5.10 / 10.000	=	1.02
				Σ = 3.80 m2

3. 基礎コンクリート

①	V =	1.40 × 0.265 / 10.000	=	0.037
②	V =	4.00 × 0.255 / 10.000	=	0.102
③	V =	2.00 × 0.255 / 10.000	=	0.051
				Σ = 0.190 m3

4. 基礎型枠

①	A =	1.40 × 1.00 / 10.000	=	0.14
②	A =	4.00 × 1.00 / 10.000	=	0.40
③	A =	2.00 × 1.00 / 10.000	=	0.20
				Σ = 0.74 m2

5. 側溝蓋 (L=0.5mで換算)

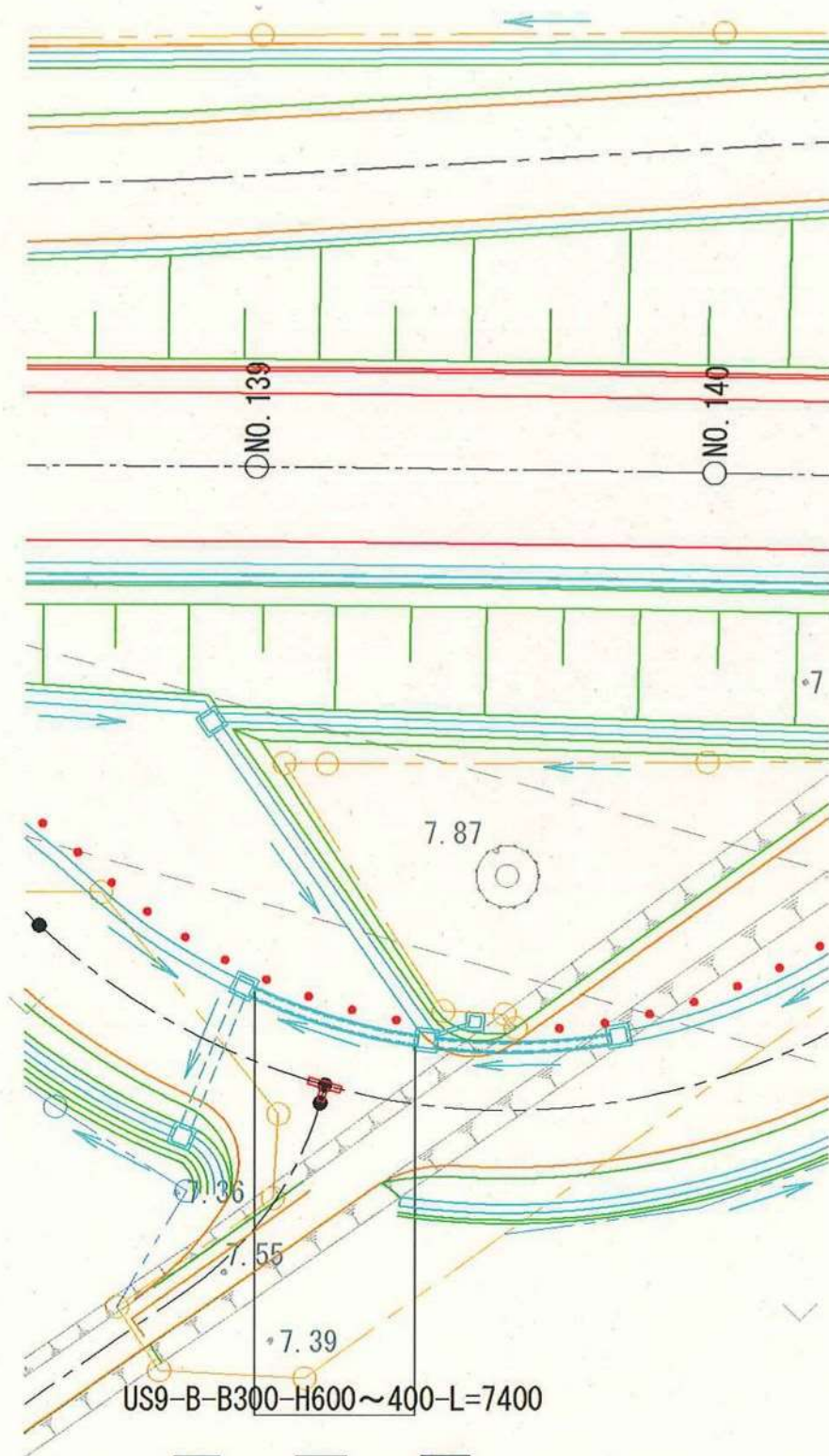
B300用	車道用コンクリート蓋 (2mに2枚)		
N =	7.40 × 10.0 / 10.000	=	8 枚

6. 調整コンクリート

V =	(0.110 + 0.151) / 2	×	1.40 × 0.30	=	0.055
V =	(0.051 + 0.150) / 2	×	4.00 × 0.30	=	0.121
V =	(0.050 + 0.087) / 2	×	2.00 × 0.30	=	0.041
					Σ = 0.217 m3

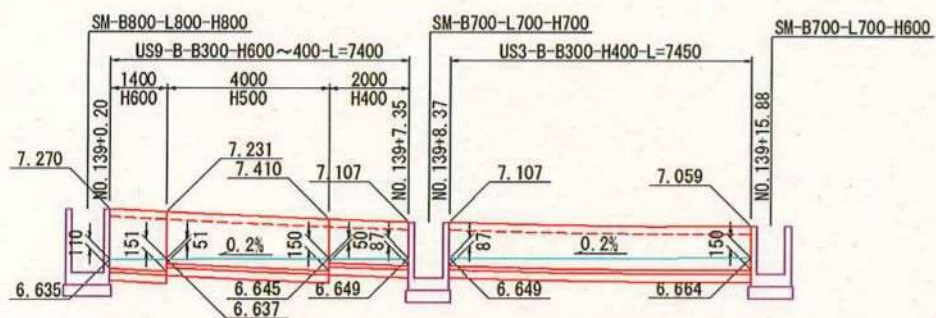
7. 基面整正

基礎砕石と同じ	=	3.80 m2
---------	---	---------



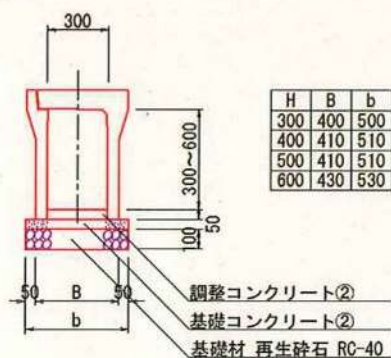
平面图 S=1:300
(NO. 139+0.20~NO. 139+7.35 (R))

側面図 V=1:50
H=1:100
(NO. 139+0.20~NO. 139+7.35(R))



DL=5.00

断面図 S=1:20



勾配可変側溝数量内訳表(1/1)

N0. 139+8. 37~N0. 139+15. 88 (R) B300-H400

[illegible]

勾配可変側溝数量内訳 NO. 139+8.37~NO. 139+15.88 (R) B300-H400

勾配側溝 10M当たり材料表

B=300	個数 (個)	蓋枚数 (枚)	基礎コンクリート (m3)	基礎型枠 (m2)	基礎砕石 (m2)	
① H=400	5.0	10.0	0.255	1.00	5.10	

※蓋はL=0.5m用で換算

1. 延長 (みなし長)

① H=400 $L = 7.45 = 7.45 \text{ m}$

2. 基礎砕石

① $A = 7.45 \times 5.10 / 10.000 = 3.80 \text{ m}^2$

3. 基礎コンクリート

① $V = 7.45 \times 0.255 / 10.000 = 0.190 \text{ m}^3$

4. 基礎型枠

① $A = 7.45 \times 1.00 / 10.000 = 0.75 \text{ m}^2$

5. 側溝蓋 (L=0.5mで換算)

B300用 車道用—コンクリート蓋 (2mに2枚)

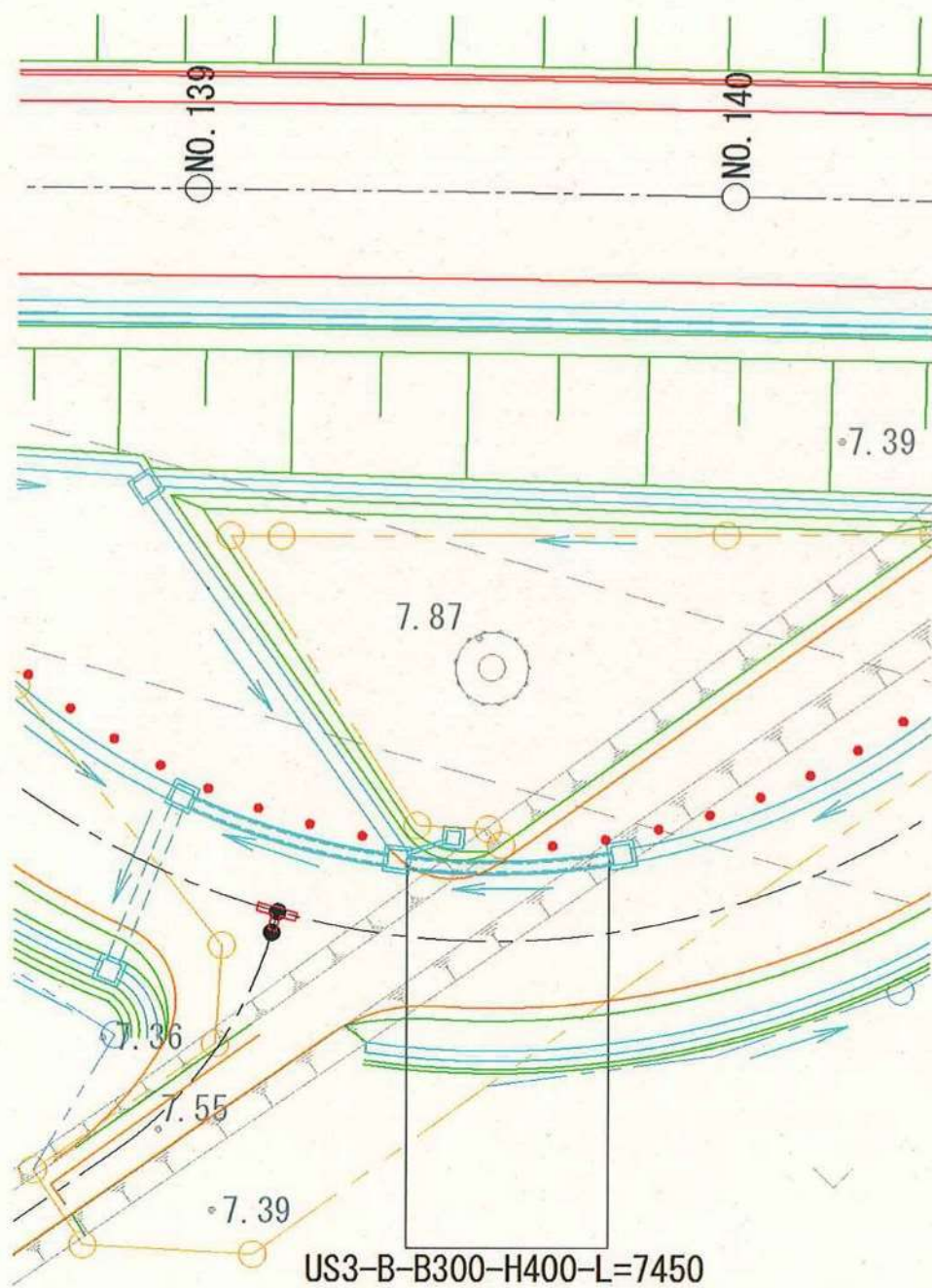
$N = 7.45 \times 10.0 / 10.000 = 8 \text{ 枚}$

6. 調整コンクリート

$V = (0.087 + 0.150) / 2 \times 7.45 \times 0.30 = 0.265 \text{ m}^3$

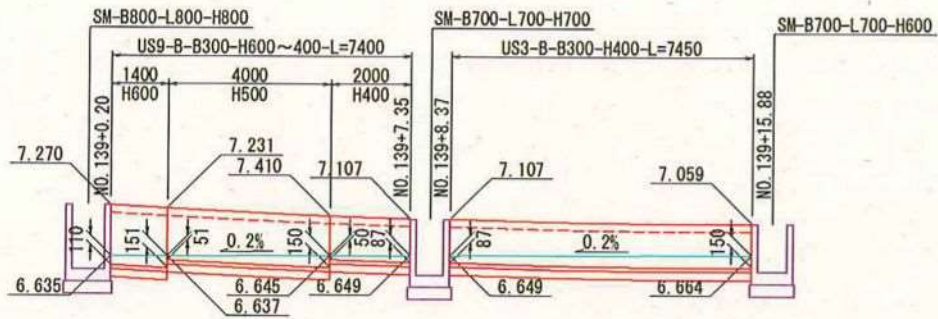
7. 基面整正

基礎砕石と同じ $= 3.80 \text{ m}^2$



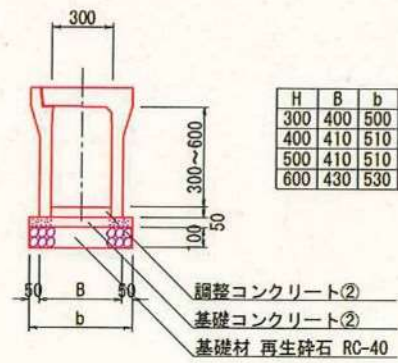
平面图 $S=1:300$
 (NO. 139+8.37~NO. 139+15.88 (R))

側面図 $V=1:50$
 $H=1:100$
 (NO. 139+8.37~NO. 139+15.88 (R))



DL=5.00

断面図 $S=1:20$



数量計算書

(取付道路・側道工)

実 施

集 計 表

[illegible]

取 付 道 路 工 数 量 内 訳 表

No131+16.0

工種	種別	細別	規格	区分	単位	数量	備考
取付道路							
			W=2.50m		m	24.0	
				左	"	12.21	
				右	"	11.81	
	土工						
		掘削					
			オープン	土砂	m ³	0.0	
		盛土					
			路体		m ³	19.4	19m ³
		作業土工					
			床堀		m ³	21.7	22m ³
			埋め戻し	D	m ³	17.0	17m ³
		盛土+埋戻し			m ³	36.4	
			地山換算 不足土	×1.11	m ³	40.4	
					m ³	18.7	19m ³
	法面工						
		切土法面					
			植生工	種子散布工	m ²	0.0	
		盛土法面					
			植生工	種子散布工	m ²	33.0	
	舗装工						
	車道部敷砂利				m ²	70.0	t =10cm
					m ³	7.0	

土工数量計算書

[illegible]

– 81 –

城隍廟

[illegible]

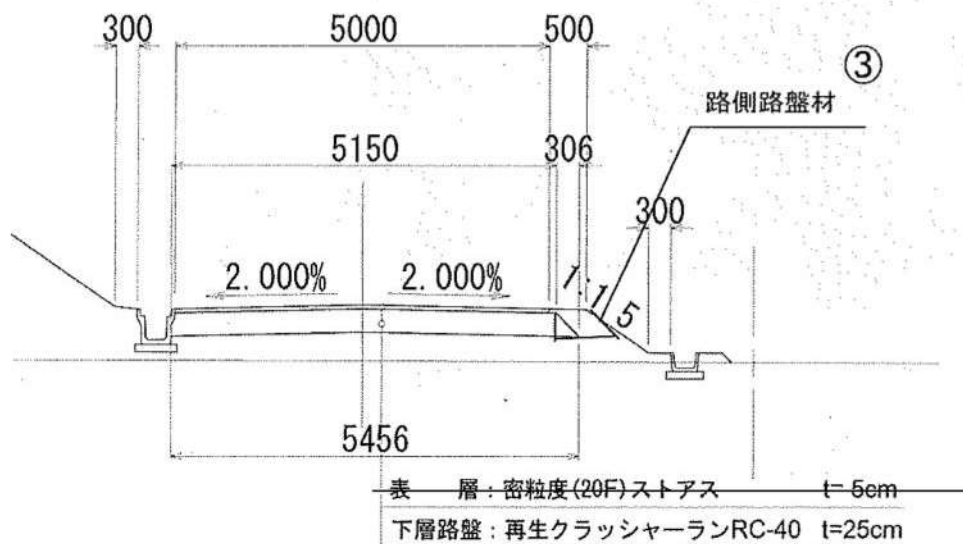
側道舗装工

表層	密粒度(20F)	
$1691.60 \times$	5.000	$= 8458.00 \text{ m}^2$

下層路盤	再生クラッシャーランRC-40	
$1691.60 \times$	5.150	$= 8711.74 \text{ m}^2$

③路側路盤材

面積	$0.306 \times$	$0.250 \times$	0.50	$=$	0.038 m^2
	$0.038 \times$	$1,691.60 \text{ m}$		$=$	64.28 m^3
				改	64 m^3



FCB数量計算書

実 施

数量総括表

A2橋台側

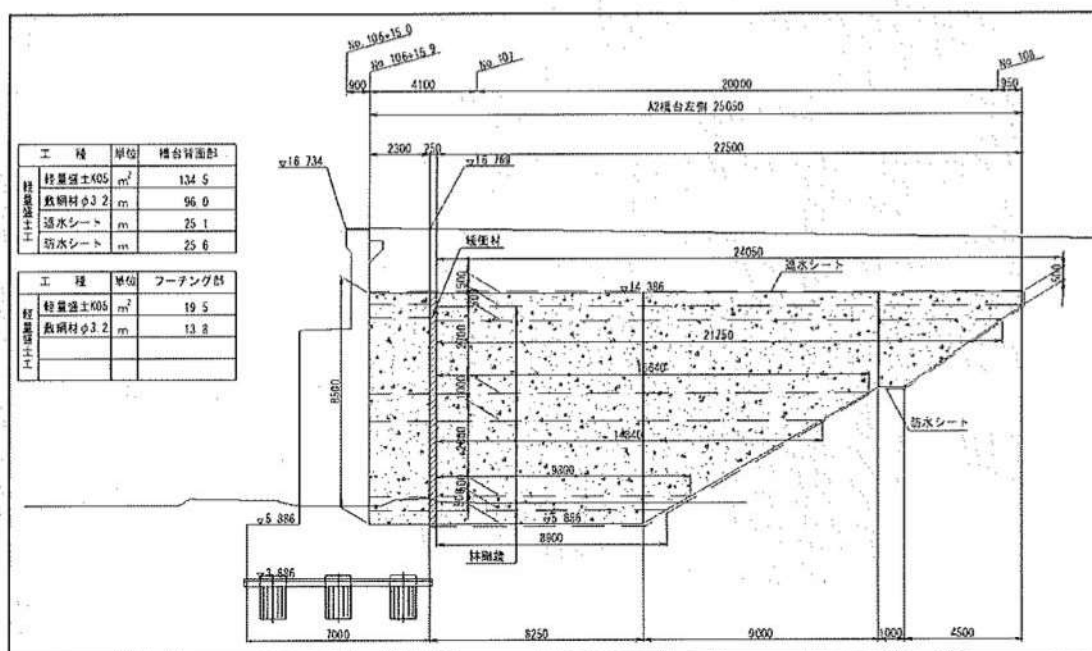
工 種	種 別	規格・寸法	数 量	単 位	摘 要
<擁壁工>					
軽量盛土工	気泡混合軽量土	K0-5	1,374	m3	
	敷網材	φ 3.2x100x100	978	m2	
	遮水シート	t=1mm	230	m2	
	防水シート	t=1.0+10.0mm	235	m2	
壁面工	壁面材	300x900x35	282	m2	
	<参考材料>				
	支柱鋼材	100x50x20x3.2t	1,916	kg	
	可変アンカーセパ	垂鉛メッキ	2,254	セット	
	旋回結合金具	チャック金具・支柱アングル	1,127	m2	
	支柱継手金具	電気垂鉛メッキ	104	m2	
	目地シーリング材	シリコンコーキング	186	m2	
基礎工	コンクリート		9.6	m3	
	型枠		28	m2	
防護柵基礎工			45.5	m	
天端工	保護コンクリート		2.3	m3	
	保護コンクリート型枠		9	m2	
	調整コンクリート		23.9	m3	
	調整コンクリート型枠		30	m2	

数 量 計 算 書				1 式当り	
名 称	計 算 式			単位	数 量
《軽量盛土工》 気泡混合軽量土	KO-5	V=	1373.8	m3	1,374
敷網材	φ 3.2	A=	978.2	m2	978
遮水シート		A=	229.9	m2	230
防水シート		A=	234.5	m2	235

数量計算書

1式当り

左右壁共通



軽量盛土工 計算書										
測 点	距離	気泡混合軽量土 K05				敷網材 φ 3.2				備 考
		修正 単距離	断面積	平 均	体 積	修正 単距離	長さ	平 均	面 積	
	m	m	m2	m2	m3	m	m	m	m2	
橋台背面右側			134.5				96.0			
橋台背面左側	9.16	9.16	134.5	134.50	1232.0	9.16	96.0	96.00	879.4	
フーチング部右側			19.8				13.8			
フーチング部右側	7.16	7.16	19.8	19.80	141.8	7.16	13.8	13.80	98.8	
合 計					1373.8				978.2	

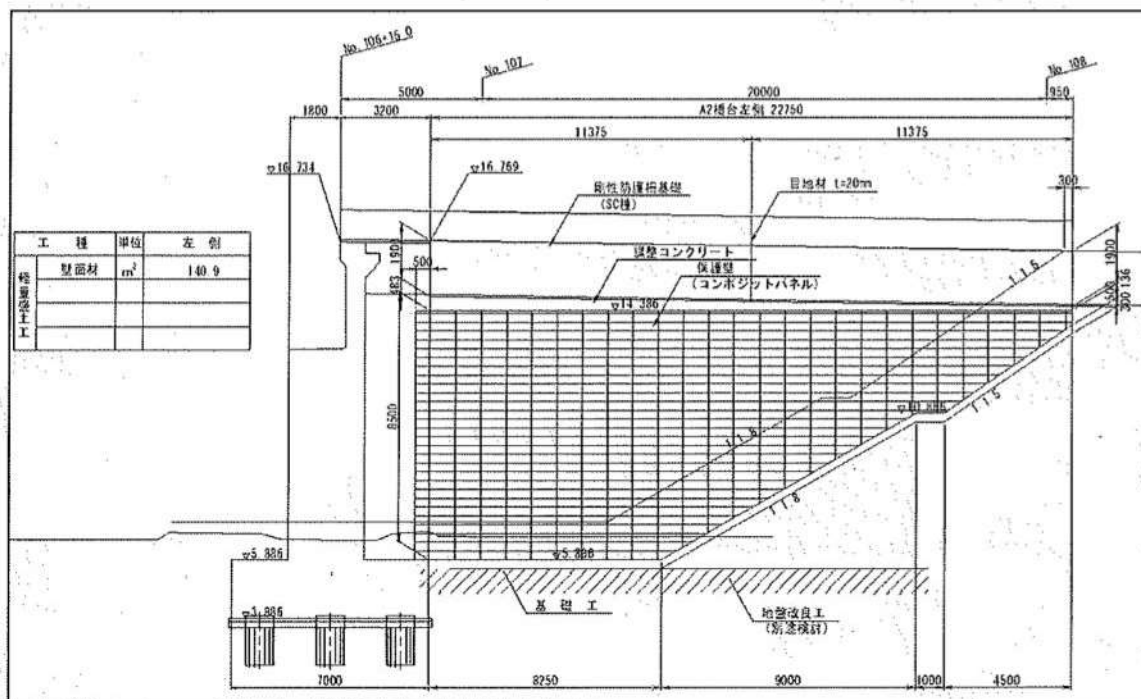
軽量盛土工 計算書										
測 点	距離	遮水シート				防水シート				備 考
		修正 単距離	長さ	平 均	面 積	修正 単距離	長さ	平 均	面 積	
	m	m	m	m	m ²	m	m	m	m ²	
橋台背面右側	-----	-----	25.1	-----	-----	-----	25.6	-----	-----	
橋台背面左側	9.16	9.16	25.1	25.10	229.9	9.16	25.6	25.60	234.5	
フーチング部右側	-----	-----	0.0	-----	-----	-----	0.0	-----	-----	
フーチング部右側	7.16	7.16	0.0	0.00	0.0	7.16	0.0	0.00	0.0	
合 計					229.9				234.5	

数 量 計 算 書				1 式 当 り	
名 称	計 算 式			単 位	数 量
《壁面工》					
壁面材	$I \quad a = \begin{array}{c} \text{右側} \\ 140.900 \end{array} + \begin{array}{c} \text{左側} \\ 140.900 \end{array} = 281.800$	m2	282		
〈1式当り〉	100m2当り				
支柱鋼材	$W = 680 \text{ kg} \times 281.8 / 100 = 1916$	kg	1,916		
可変アジャスター	$N = 800 \text{ セット} \times 281.8 / 100 = 2254$	セット	2,254		
旋回結合金具	$N = 400 \text{ セット} \times 281.8 / 100 = 1127$	セット	1,127		
支柱継手金具	$N = 37 \text{ セット} \times 281.8 / 100 = 104$	セット	104		
目地シーリング材	$N = 66 \text{ セット} \times 281.8 / 100 = 186$	セット	186		
《基礎工》					
コンクリート	$\begin{array}{l} \text{右側} \quad L = 8.250 + 9.000 + 1.000 \\ \quad \quad \quad 4.500 \quad \quad \quad = 22.750 \\ \text{左側} \quad L = 8.250 + 9.000 + 1.000 \\ \quad \quad \quad 4.500 \quad \quad \quad = 22.750 \\ \quad \quad \quad (22.750 + 22.750) \\ \quad \quad \quad \times 0.300 \times 0.700 \quad \quad \quad = 9.555 \end{array}$	m3	9.6		
型枠	$\begin{array}{l} \text{右側} \quad L = 8.250 + 9.000 + 1.000 \\ \quad \quad \quad 4.500 \quad \quad \quad = 22.750 \\ \text{左側} \quad L = 8.250 + 9.000 + 1.000 \\ \quad \quad \quad 4.500 \quad \quad \quad = 22.750 \\ \quad \quad \quad (22.750 + 22.750) \times 0.300 \times 2 \\ \quad \quad \quad + 0.300 \times 0.700 \times 2 \quad \quad \quad = 27.720 \end{array}$	m2	28		

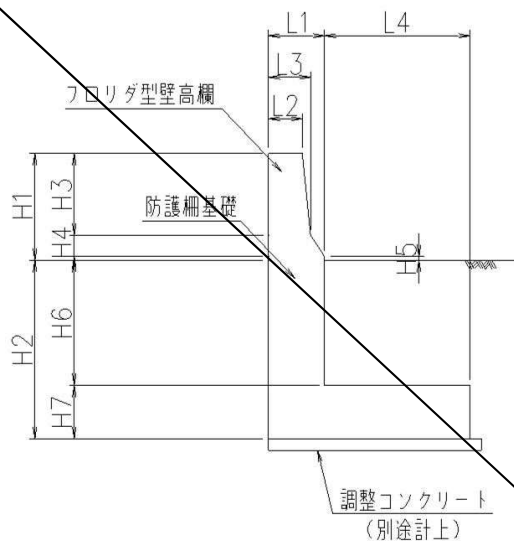
数量計算書

1式当り

左右壁共通



剛性防護柵基礎工



縦断延長	L =	100.000 m
たて壁高正面高	H 1 =	1.005 m
		(平均高)
たて壁高背面高	H 2 =	1.900 m
	H 3 =	0.790 m
	H 4 =	0.180 m
	H 5 =	0.030 m
	H 6 =	1.500 m
たて壁幅	L 1 =	0.455 m
	L 2 =	0.250 m
	L 3 =	0.330 m
底板幅	L 4 =	1.145 m
底盤厚さ	H 7 =	0.400 m
鉄筋重量	W =	145.1 kg/m

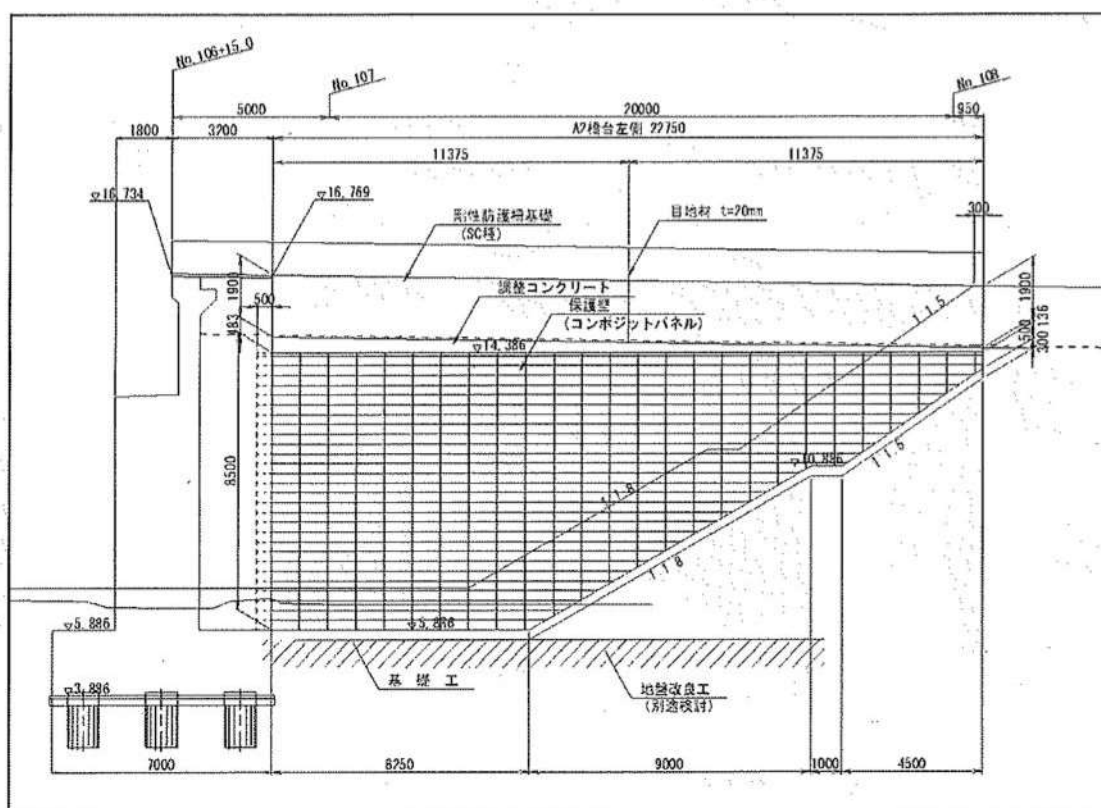
・コンクリート =	{1/2(0.250 + 0.330) × 0.790	
(24-8-25BB) +	1/2(0.330 + 0.455) × 0.180	
+	0.455 × (0.030 + 1.900) +	1.145 × 0.400
}	× 100.000	
=	163.590	= 163.6 m ³
・型 枠 =	(1.005 + 1.900 + 0.400 + 1.500	
+	0.030 + 0.219 + 0.794) × 100.000	
=	584.800	= 585 m ²
・鉄 筋 =	145.1 × 100.000	= 14510.0 k g
(SD345 D13)		= 14.51 t
・伸縮目地材 =	{1/2(0.250 + 0.330) × 0.790	
(t=20mm) +	1/2(0.330 + 0.455) × 0.180	
+	0.455 × (0.030 + 1.900) +	1.145 × 0.400
) ×	100/10m ヶ所	
=	16.359	= 16 m ²

数 量 計 算 書				1 式 当 り	
名 称	計 算 式			単 位	数 量
《天端工》 保護コンクリート	B= 0.500 m T= 0.100 m				
型 枠	右側 左側 正面 a= (22.750 + 22.750) x 0.100 = 4.550 背面 a= 4.550 = 4.550 棲部 a= 0.100 x 0.500 x 4 = 0.200 $\Sigma A =$ = 9.300			m2	9
コンクリート	V= 4.550 x 0.500 = 2.275			m3	2.3
調整コンクリート					
型 枠	 右側正面 a= (0.483 + 0.136) x 1/2 x 22.750 = 7.041 左側正面 a= (0.483 + 0.136) x 1/2 x 22.750 = 7.041 合計 = 14.082 背面 a= 14.082 = 14.082 棲部 a= (0.483 + 0.136 + 0.483 + 0.136) x 1.700 = 2.105 $\Sigma A =$ = 30.269 			m2	30
コンクリート	V= 14.082 x 1.700 = 23.939			m3	23.9

数量計算書

1式当り

左右壁共通



軽量盛土施工能力算定

$$\begin{aligned}
 \text{施工能力} &= \text{機械能力} \times 5.6\text{h/日} \times \text{作業効率} & \text{機械能力} &= 28 \text{ m}^3/\text{日} \\
 \text{標準施工能力} &= 28 \times 5.6 \times 0.60 & \text{作業効率} &= 0.60 \\
 &= 94 \text{ m}^3/\text{日}
 \end{aligned}$$

作業効率

$$\begin{aligned}
 E &= E0 + (K1 + K2 + K3 + K4 + K5 + K6 + K7) \\
 E &= 0.9 + (-0.1 - 0.1 - 0.1) \\
 E &= 0.60
 \end{aligned}$$

補正条件

項目	作業条件	補正值	備考
作業効率	標準	$E0 = 0.9$	協会資料14
施工量	$V =$ A2橋台 1,374 m ³	$K1 = -0.1$	協会資料14
施工地形	平坦地	$K2 = 0$	協会資料14
圧送距離	200m以下	$K3 = 0$	協会資料14
配合	作業条件 K05	$K4 = 0$	協会資料14
縦断勾配	施工規模 1374 m ³ 勾配 2%未満	$K5 = 0$	協会資料14
補強金網敷設	施工規模 1374 m ³ 段数 5段以上	$K6 = -0.1$	協会資料15
目地設置	施工規模 1374 m ³	$K7 = -0.1$	協会資料15

$$\text{施工日数} = 1,374 \text{ m}^3 \div 94 \text{ m}^3/\text{日} = 14.6 \text{ 日} \approx 15 \text{ 日}$$

$$\begin{aligned}
 \text{工期} &= 15\text{日}/0.58(\text{稼働率}) + 5\text{日}(\text{組立・解体}) + 2\text{日}(\text{運搬}) \\
 &= 32.9 \approx 33 \text{ 日}
 \end{aligned}$$