

県道交差部（道路付属物工）

防護柵工 数量集計表

[illegible]

防護柵工

バリカー

延長調書

(連続基礎)

左側測点	基	右側測点	基
		No. 0 + 11.2 ~ No. 1 + 11.0	5
小計	0.0	小計	5
左右合計延長			5

防護柵工

バリカー

延長調書

(独立基礎) 再設置

左側測点	基	右側測点	基
		No. 1 + 12.2 ~ No. 2 + 10.0	3
小計	0	小計	3
左右合計延長			3

バリカー（連続基礎）

3000

$\phi 60.5 \times 3.2t$

$\phi 34.0 \times 2.3t$

連続基礎

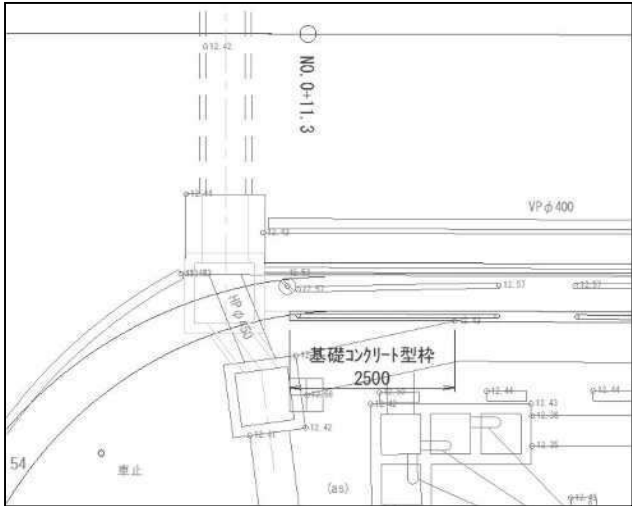
アンカー
($\phi 10$)

420

1200

68

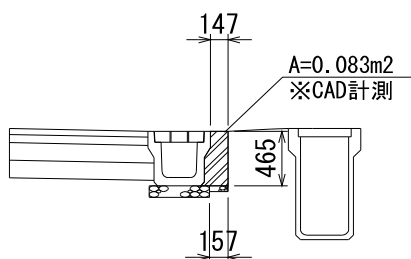
[illegible]

防護柵工数量表			
項 目	計 算 式	単位	数 量
バリカー	【W=3.0m】 N= 5 基	基	5
基礎碎石	【RC-40, t=0.050】 A= 4.943 別紙計算書より = 4.94	m ²	4.9
基礎コンクリート	【18-8-40】 V= 2.318 別紙計算書より = 2.32	m ³	2.3
基礎コンクリート型枠	A= 0.083 + 0.138 + 0.465 × 2.50 = 1.38	m ²	1.4
			

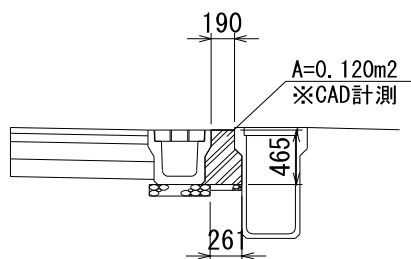
数 量 計 算 書

測 点	距 離	基礎碎石			基礎コンクリート			摘 要
		m2			m3			
		辺 長	平均長	面 積	断面積	平均断面	体 積	
NO. 0 + 11.200		0.157			0.083			NO.0+11.3より
NO. 0 + 11.300	0.1	0.157	0.157	0.016	0.083	0.083	0.008	
NO. 1 + 0.000	8.7	0.261	0.210	1.827	0.120	0.100	0.870	
NO. 1 + 10.000	10.0	0.301	0.280	2.800	0.138	0.130	1.300	
NO. 1 + 11.000	1.0	0.301	0.300	0.300	0.138	0.140	0.140	NO.1+10.0より
合 計	19.8			4.943			2.318	

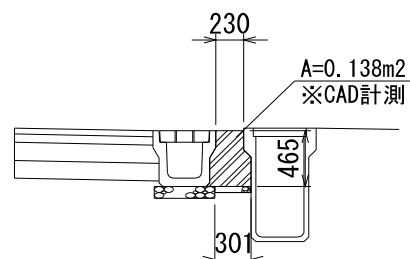
NO. 0+11.3



NO. 1



NO. 1+10.0



バリカー（独立基礎）

Technical drawing of a horizontal barrier (guardrail) showing dimensions and components.

Overall length: 3000

Barrier pipe dimensions: $\phi 60.5 \times 3.2t$

Support pipe dimensions: $\phi 34.0 \times 2.3t$

Barrier height: 420

Support height: 1200

Foundation height: 400

Foundation width: 250

Foundation label: 独立基礎 (Independent Foundation)

Anchor label: アンカー ($\phi 10$)

[illegible]

防護柵工単位数量表				(1基当り)	
項 目	計 算 式			単位	数 量
バリカー	【W=3.0m, 再利用】 N= 1 基			基	1
基礎碎石	【RC-40, t=0.050】 A= 0.250 × 0.250 × 2 = 0.13			m ²	0.1
基礎コンクリート	【18-8-40】 V= 0.250 × 0.250 × 0.400 × 2 = 0.05			m ³	0.1
基礎コンクリート型枠	A= 0.250 × 0.400 × 4 × 2 = 0.80			m ²	0.8

道路付属施設工

デリネーター

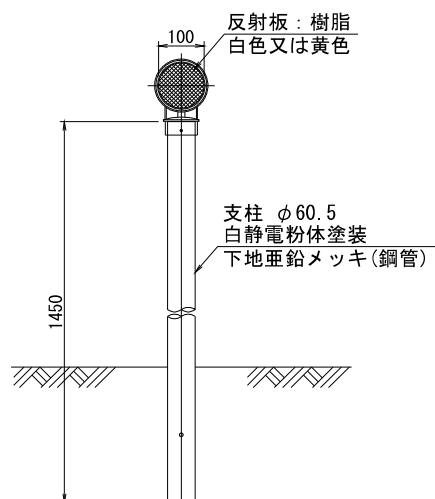
延長調書

左側測点	基	右側測点	基
		No. 0 + 10.8	1
		No. 1 + 11.6	1
		No. 2 + 4.3	1
小計	0	小計	3
左右合計延長			3

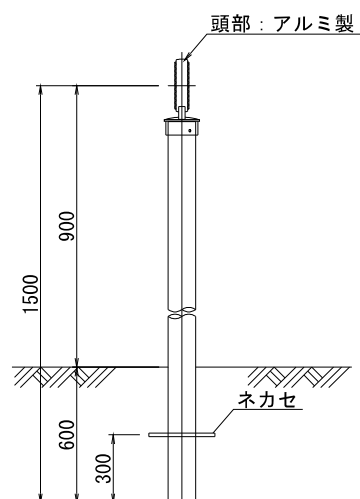
道路付属施設工単位数量表

デリネーター

正面図



側面図



(1基当り)

項 目	形 状 寸 法	単 位	数 量	摘 要
デリネーター	H=900	基	1	土中式

県道交差部（構造物撤去工）

構造物撤去工 数量集計表

項 目	細 別	規 格	単 位	数 量	摘 要
防護柵撤去工					
	バリカー	W=3.0	基	8	(うち再利用3基)
付属施設撤去工					
	デリネーター		基	3	
構造物取壊し工					
	舗装版切断	アスファルト舗装版, t=5cm	m	55.8	
	舗装版粉碎	アスファルト舗装版, t=5cm	m ²	22.4	
排水構造物撤去工					
	落蓋式U型側溝撤去	300×390	m	(39.3)	
	側溝蓋版撤去	落蓋U300用Co蓋	枚	(79)	
	H P 管撤去	φ 450	m	(1.4)	
	集水樹撤去	SM-B900-L900-H1000	基	(1)	
運搬処理工					
	殻処分	有筋構造物	m ³	3.3	8.3t
		無筋構造物	m ³	1.4	3.3t
		アスファルト殻	m ³	1.1	1.7t

防護柵 撤去 数 量 調 書
(バリカー)

[illegible]

道路付属施設 撤去 数 量 調 書
(デリネーター)

[illegible]

側溝 撤去 延長 調書
(落蓋式U型側溝300×390)

[illegible]

側溝蓋版 撤去 延長調書
(落蓋U300用Co蓋)

[illegible]

管渠 撤去 延長 調書
(HP管 ϕ 450)

[illegible]

集水桮 撤去 延長調書
(SM-B900-L900-H1000)

[illegible]

運搬処理工					
【コンクリート殻(有筋)】					
撤去構造図より					
・ 落蓋式U型側溝300×390					
W=	230 kg /	2.000 m	×	39.3 m	= 4,519.5 kg
・ 落蓋U300用Co蓋					
W=	45 kg ×	79 枚			= 3,555.0 kg
・ 管渠 HPφ450					
W=	373 kg /	2.430 m	×	1.4 m	= 214.9 kg
合計					= 8,289.4 kg
W=	8,289.4 kg /	1000 (kg/t)			= 8.3 t
コンクリートガラ処分(有筋)					
W=	8.3 t				= 8.3 t
V=	8.3 t /	2.500 (t/m ³)			= 3.3 m ³
【コンクリート殻(無筋)】					
撤去構造図より					
・ 集水桝 SM-B900-L900-H1000					
V=	1.200 ×	1.200	×	1.150	= 0.9 m ³
	- 0.900 ×	0.900	×	1.000	
・ 管渠 HPφ450基礎					
V=	(0.230 ×	0.600 -	(1/4 × π		= 0.2 m ³
	× 0.526 ² ×	1/4 -	1/2		
	× 0.263 ×	0.263)	×	1.400	
・ バリカー基礎					
V=	0.250 ×	0.250	×	0.400	= 0.4 m ³
	×	2	×	8	
合計					= 1.4 m ³
コンクリートガラ処分(無筋)					
W=	1.4 m ³ ×	2.350 (t/m ³)			= 3.3 t
V=	1.4				= 1.4 m ³

構造物撤去工内訳書			
項 目	計 算 式	単 位	数 量
構造物取壊し工	【As舗装版破碎(車道部), t=15cm以下】 撤去平面図より $A = 22.4$		
	$= 22.4 \text{ m}^2$	m ²	22.4
アスファルト殻 運搬処理	【As舗装版切断(車道部), t=15cm以下】 $L = 55.8$		
	$= 55.8 \text{ m}$	m	55.8
	【t=15cm以下】 As舗装版破碎(車道部)より $V = 22.4 \times 0.050$ (舗装厚 t=5cm)		
	$= 1.1 \text{ m}^3$	m ³	1.1
	【アスファルトガラ処分】 $W = 1.120 \times 1.48 \text{ (t/m}^3\text{)}$		
	$= 1.7 \text{ t}$	t	1.7

橋梁拡幅部（道路土工）

道 路 土 工 数 量 集 計 表

項 目	規 格	単位	数 量	備 考
掘削工				
	オープン掘削	m3	233.3	土砂
盛土工				
路体盛土工	路体盛土	m3	—	$W \geq 4.0\text{m}$
	路体盛土	m3	2.8	$2.5\text{m} \leq W < 4.0\text{m}$
	路体盛土	m3	(3.7)	$(1.0\text{m} \leq W < 2.5\text{m})$
	路体盛土	m3	(5.3)	$(W < 1.0\text{m})$
路肩盛土工	路肩盛土	m3	(1.5)	$(W < 1.0\text{m})$
土羽土工	土羽土	m3	(1.9)	$(W < 1.0\text{m})$
		m3	12.4	$W < 2.5\text{m}$ 計
路床盛土工	路床盛土	m3	—	$W \geq 4.0\text{m}$
	路床盛土	m3	13.1	$2.5\text{m} \leq W < 4.0\text{m}$
	路床盛土	m3	(14.0)	$(1.0\text{m} \leq W < 2.5\text{m})$
	路床盛土	m3	(5.3)	$(W < 1.0\text{m})$
		m3	19.3	$W < 2.5\text{m}$ 計
法面整形工				
	法面整形（切土部）	m2	34.4	土砂
	法面整形（盛土部）	m2	19.3	土砂

面 積 工 計 算 書

測 点	距 離	オープン掘削						摘 要
		土砂						
		断面積	平均断面	土 量				
NO. 0 + 0.000		0.2	-	-				
NO. 0 + 9.500	9.5	0.2	0.20	1.9				
NO. 0 + 14.500	5.0	0.7	0.45	2.3				
NO. 1 + 0.000	5.5	2.3	1.50	8.3				
NO. 1 + 8.300	8.3	2.4	2.35	19.5				
NO. 1 + 9.360	1.1	2.4	2.40	2.6				
NO. 1 + 9.360		0.0						鷹ノ巣橋
NO. 1 + 12.500	3.1	0.0	0.00	0.0				鷹ノ巣橋
NO. 1 + 15.640	3.1	0.0	0.00	0.0				鷹ノ巣橋
NO. 1 + 15.640		3.9	-	-				
NO. 1 + 16.700	1.1	3.9	3.90	4.3				
NO. 2 + 0.000	3.3	5.0	4.45	14.7				
NO. 2 + 2.600	2.6	5.5	5.25	13.7				
NO. 3 + 0.000	17.4	5.1	5.30	92.2				
NO. 3 + 7.600	7.6	3.7	4.40	33.4				
NO. 3 + 16.000	8.4	2.7	3.20	26.9				
NO. 4 + 6.000	10.0	0.0	1.35	13.5				
合 計	86.0			233.3				

面 積 工 計 算 書

測 点	距 離	路体盛土			路体盛土			摘 要
		W≥4. 0m			2. 5m≤W<4. 0m			
		断面積	平均断面	土 量	断面積	平均断面	土 量	
NO. 0 + 0. 000		0. 0			0. 0			
NO. 0 + 9. 500	9. 5	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
NO. 0 + 14. 500	5. 0	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
NO. 1 + 0. 000	5. 5	0. 0	0. 00	0. 0	0. 4	0. 20	1. 1	
NO. 1 + 8. 300	8. 3	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 20	1. 7	
NO. 1 + 9. 360	1. 1	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
NO. 1 + 9. 360		0. 0			0. 0			鷹ノ巣橋
NO. 1 + 12. 500	3. 1	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	鷹ノ巣橋
NO. 1 + 15. 640	3. 1	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	鷹ノ巣橋
NO. 1 + 15. 640		0. 0			0. 0			
NO. 1 + 16. 700	1. 1	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
NO. 2 + 0. 000	3. 3	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
NO. 2 + 2. 600	2. 6	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
NO. 3 + 0. 000	17. 4	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
NO. 3 + 7. 600	7. 6	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
NO. 3 + 16. 000	8. 4	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
NO. 4 + 6. 000	10. 0	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
合 計	86. 0			0. 0			2. 8	

測 点	距 離	路体盛土			路体盛土			摘 要
		1. 0m≦W<2. 5m			W<1. 0m			
		断面積	平均断面	土 量	断面積	平均断面	土 量	
NO. 0 + 0. 000		0. 0			0. 0			
NO. 0 + 9. 500	9. 5	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
NO. 0 + 14. 500	5. 0	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
NO. 1 + 0. 000	5. 5	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
NO. 1 + 8. 300	8. 3	0. 7	0. 35	2. 9	1. 0	0. 50	4. 2	
NO. 1 + 9. 360	1. 1	0. 7	0. 70	0. 8	1. 0	1. 00	1. 1	
NO. 1 + 9. 360		0. 0			0. 0			鷹ノ巣橋
NO. 1 + 12. 500	3. 1	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	鷹ノ巣橋
NO. 1 + 15. 640	3. 1	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	鷹ノ巣橋
NO. 1 + 15. 640		0. 0			0. 0			
NO. 1 + 16. 700	1. 1	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
NO. 2 + 0. 000	3. 3	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
NO. 2 + 2. 600	2. 6	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
NO. 3 + 0. 000	17. 4	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
NO. 3 + 7. 600	7. 6	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
NO. 3 + 16. 000	8. 4	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
NO. 4 + 6. 000	10. 0	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
合 計	86. 0			3. 7			5. 3	

面 積 工 計 算 書

測 点	距 離	路肩盛土			土羽土			摘 要
		W<1.0m			W<1.0m			
		断面積	平均断面	土 量	断面積	平均断面	土 量	
NO. 0 + 0.000		0.0			0.0			
NO. 0 + 9.500	9.5	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 0 + 14.500	5.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 1 + 0.000	5.5	0.1	0.05	0.3	0.2	0.10	0.6	
NO. 1 + 8.300	8.3	0.1	0.10	0.8	0.1	0.15	1.2	
NO. 1 + 9.360	1.1	0.1	0.10	0.1	0.1	0.10	0.1	
NO. 1 + 9.360		0.0			0.0			鷹ノ巣橋
NO. 1 + 12.500	3.1	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	鷹ノ巣橋
NO. 1 + 15.640	3.1	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	鷹ノ巣橋
NO. 1 + 15.640		0.1			0.0			
NO. 1 + 16.700	1.1	0.1	0.10	0.1	0.0	0.00	0.0	
NO. 2 + 0.000	3.3	0.0	0.05	0.2	0.0	0.00	0.0	
NO. 2 + 2.600	2.6	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 3 + 0.000	17.4	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 3 + 7.600	7.6	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 3 + 16.000	8.4	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 4 + 6.000	10.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
合 計	86.0			1.5			1.9	

面 積 工 計 算 書

測 点	距 離	路床盛土			路床盛土			摘 要
		W≥4.0m			2.5m≤W<4.0m			
		断面積	平均断面	土 量	断面積	平均断面	土 量	
NO. 0 + 0.000		0.0			0.0			
NO. 0 + 9.500	9.5	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 0 + 14.500	5.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 1 + 0.000	5.5	0.0	0.00	0.0	1.9	0.95	5.2	
NO. 1 + 8.300	8.3	0.0	0.00	0.0	0.0	0.95	7.9	
NO. 1 + 9.360	1.1	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 1 + 9.360		0.0			0.0			鷹ノ巣橋
NO. 1 + 12.500	3.1	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	鷹ノ巣橋
NO. 1 + 15.640	3.1	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	鷹ノ巣橋
NO. 1 + 15.640		0.0			0.0			
NO. 1 + 16.700	1.1	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 2 + 0.000	3.3	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 2 + 2.600	2.6	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 3 + 0.000	17.4	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 3 + 7.600	7.6	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 3 + 16.000	8.4	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 4 + 6.000	10.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
合 計	86.0			0.0			13.1	

測 点	距 離	路床盛土			路床盛土			摘 要
		1. 0m≦W<2. 5m			W<1. 0m			
		断面積	平均断面	土 量	断面積	平均断面	土 量	
NO. 0 + 0. 000		0. 0			0. 0			
NO. 0 + 9. 500	9. 5	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
NO. 0 + 14. 500	5. 0	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
NO. 1 + 0. 000	5. 5	0. 8	0. 40	2. 2	0. 0	0. 00	0. 0	
NO. 1 + 8. 300	8. 3	1. 6	1. 20	10. 0	1. 0	0. 50	4. 2	
NO. 1 + 9. 360	1. 1	1. 6	1. 60	1. 8	1. 0	1. 00	1. 1	
NO. 1 + 9. 360		0. 0			0. 0			鷹ノ巣橋
NO. 1 + 12. 500	3. 1	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	鷹ノ巣橋
NO. 1 + 15. 640	3. 1	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	鷹ノ巣橋
NO. 1 + 15. 640		0. 0			0. 0			
NO. 1 + 16. 700	1. 1	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
NO. 2 + 0. 000	3. 3	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
NO. 2 + 2. 600	2. 6	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
NO. 3 + 0. 000	17. 4	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
NO. 3 + 7. 600	7. 6	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
NO. 3 + 16. 000	8. 4	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
NO. 4 + 6. 000	10. 0	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
合 計	86. 0			14. 0			5. 3	

面 積 工 計 算 書

測 点	距 離	法面整形（切土部）			法面整形（盛土部）			摘 要
		CL2			BL2			
		長 さ	平均法長	面 積	長 さ	平均法長	面 積	
NO. 0 + 0.000		0.0			0.0			
NO. 0 + 9.500	9.5	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 0 + 14.500	5.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 1 + 0.000	5.5	0.0	0.00	0.0	2.8	1.40	7.7	
NO. 1 + 8.300	8.3	0.0	0.00	0.0	0.0	1.40	11.6	
NO. 1 + 9.360	1.1	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 1 + 9.360		0.0			0.0			鷹ノ巣橋
NO. 1 + 12.500	3.1	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	鷹ノ巣橋
NO. 1 + 15.640	3.1	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	鷹ノ巣橋
NO. 1 + 15.640		0.0			0.0			
NO. 1 + 16.700	1.1	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 2 + 0.000	3.3	0.6	0.30	1.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 2 + 2.600	2.6	0.7	0.65	1.7	0.0	0.00	0.0	
NO. 3 + 0.000	17.4	1.3	1.00	17.4	0.0	0.00	0.0	
NO. 3 + 7.600	7.6	0.6	0.95	7.2	0.0	0.00	0.0	
NO. 3 + 16.000	8.4	0.5	0.55	4.6	0.0	0.00	0.0	
NO. 4 + 6.000	10.0	0.0	0.25	2.5	0.0	0.00	0.0	
合 計	86.0			34.4			19.3	

橋梁拡幅部（植生工）

面積工計算書

法面工数量集計表

[illegible]

面 積 工 計 算 書

測 点	距 離	植生マット			種子散布			摘 要
		CL2			BL2			
		長 さ	平均法長	面 積	長 さ	平均法長	面 積	
NO. 0 + 0.000		0.0			0.0			
NO. 0 + 9.500	9.5	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 0 + 14.500	5.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 1 + 0.000	5.5	0.0	0.00	0.0	2.8	1.40	7.7	
NO. 1 + 8.300	8.3	0.0	0.00	0.0	0.0	1.40	11.6	
NO. 1 + 9.360	1.1	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 1 + 9.360		0.0			0.0			鷹ノ巣橋
NO. 1 + 12.500	3.1	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	鷹ノ巣橋
NO. 1 + 15.640	3.1	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	鷹ノ巣橋
NO. 1 + 15.640		0.0			0.0			
NO. 1 + 16.700	1.1	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 2 + 0.000	3.3	0.6	0.30	1.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 2 + 2.600	2.6	0.7	0.65	1.7	0.0	0.00	0.0	
NO. 3 + 0.000	17.4	1.3	1.00	17.4	0.0	0.00	0.0	
NO. 3 + 7.600	7.6	0.6	0.95	7.2	0.0	0.00	0.0	
NO. 3 + 16.000	8.4	0.5	0.55	4.6	0.0	0.00	0.0	
NO. 4 + 6.000	10.0	0.0	0.25	2.5	0.0	0.00	0.0	
合 計	86.0			34.4			19.3	

橋梁拡幅部（排水構造物工）

排水構造物工 数量集計表

種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
作業土工					
	床掘	標準	m3	75.4	
	埋戻し	最大埋戻幅1m以上4m未満	m3	49.6	
	埋戻し	最大埋戻幅1m未満	m3	12.1	
	残土処理		m3	(6.8)	床掘-埋戻し/0.9
	基面整正		m2	37.4	
側溝工					
	ベンチフリューム	BF1-B400-H260	m	4.8	
	U型側溝	US3-B300-H300	m	45.3	
		US3-B300用 コンクリート蓋	枚	81.5	45.3m×18枚/10m
		US3-B300用 グレーチング 蓋	枚	4.5	45.3m× 1枚/10m
	ユニバーサル側溝	US9-B300-H 800	m	6.0	
	ユニバーサル側溝	US9-B300-H 900	m	4.0	
	ユニバーサル側溝	US9-B300-H1000	m	5.0	
	ユニバーサル側溝	US9-B300-H1100	m	1.0	
		US9-B300用 コンクリート蓋	枚	8.0	16.0m×1枚/@2m
函渠工					
	ベンチボックス	BFB0X-B400	m	7.9	
集水柵工					
	現場打ち集水柵	SM-B600-L600-H 600	箇所	1	
		SM-B600-L600-H1300	箇所	1	
		SM-B600-L600-H1600	箇所	1	
	集水柵蓋	B600-L600用 グレーチング 蓋	枚	2	(T-25粗目)
		B600-L600用 縞鋼板蓋	枚	1	

作業土工集計表

種 別	細 別	土量						基面 整正	摘 要
		床掘		埋戻し			残土		
		土砂	合計	最大幅 1m～4m	最大幅 1m未満	合計			
		m3	m3	m3	m3	m3			
側溝	床掘	46.0	46.0						本線計上部
	埋戻			26.8	10.0	36.8			"
	残土						5.1		
	基面整正							34.5	延長×単位数量
集水桝	床掘	29.4	29.4						
	埋戻			22.8	2.1	24.9			
	残土						1.7		
	基面整正							2.9	
合計		75.4	75.4	49.6	12.1	61.7	6.8	37.4	

土 工 計 算 書

測 点	距 離	床掘			埋戻し			埋戻し			摘 要
		土砂			1. 0m≦W<4. 0m			W<1. 0m			
		断面積	平均断面	土 量	断面積	平均断面	土 量	断面積	平均断面	土 量	
NO. 0 + 0.000		1.3			1.2			0.0			
NO. 0 + 9.500	9.5	1.2	1.25	11.9	1.1	1.15	10.9	0.0	0.00	0.0	
NO. 0 + 14.500	5.0	2.6	1.90	9.5	2.5	1.80	9.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 1 + 0.000	5.5	0.0	1.30	7.2	0.0	1.25	6.9	0.0	0.00	0.0	
NO. 1 + 8.300	8.3	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 1 + 9.360	1.1	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 1 + 9.360	0.0	0.0			0.0			0.0			鷹ノ巣橋
NO. 1 + 12.500	3.1	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	鷹ノ巣橋
NO. 1 + 15.640	3.1	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	鷹ノ巣橋
NO. 1 + 15.640	0.0	0.0			0.0	0.00	0.0	0.0			
NO. 1 + 16.700	1.1	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 2 + 0.000	3.3	0.4	0.20	0.7	0.0	0.00	0.0	0.2	0.10	0.3	
NO. 2 + 2.600	2.6	0.4	0.40	1.0	0.0	0.00	0.0	0.2	0.20	0.5	
NO. 3 + 0.000	17.4	0.4	0.40	7.0	0.0	0.00	0.0	0.2	0.20	3.5	
NO. 3 + 7.600	7.6	0.3	0.35	2.7	0.0	0.00	0.0	0.2	0.20	1.5	
NO. 3 + 16.000	8.4	0.3	0.30	2.5	0.0	0.00	0.0	0.2	0.20	1.7	
NO. 4 + 6.000	10.0	0.4	0.35	3.5	0.0	0.00	0.0	0.3	0.25	2.5	
合 計	86.0			46.0			26.8			10.0	

作業土工計算書

測 点	箇所・延長	床堀	埋戻し		基面 整正 m2	摘要
		土砂	最大幅 1m～4m	最大幅 1m未満		
		m3	m3	m3		
集水桝工						
SM-B600-L600-H 600 (T-25)	1 箇所	2.9	-	2.1	0.5	単位数量参照
SM-B600-L600-H1300 (T-25)	1 箇所	11.3	9.6	-	1.2	単位数量参照
SM-B600-L600-H1600 (縞)	1 箇所	15.2	13.2	-	1.2	単位数量参照
合 計	3 箇所	29.4	22.8	2.1	2.9	

排水構造物工

ベンチフリューム

延長調書

BF1-B400-H260

左側測点	延長	右側測点	延長
		No. 0 + 18.1 ~ No. 1 + 0.5	4.8
小計	0.0	小計	4.8
左右合計延長			4.8

排水構造物工

落蓋式U型側溝

延長調書

US3-B300-H300

左側測点	延長	右側測点	延長
		No. 2 + 0.7 ~ No. 4 + 6.0	45.3
小計	0.0	小計	45.3
左右合計延長			45.3

排水構造物工

数 量 表
ユニバーサル側溝

	位 置				左 右	B300				摘 要
	起点	NO.	終点	NO.		H800	H900	H1000	H1100	
1	0 +	0.00	~	0 +	6.00	右	6.00			
2	0 +	6.00	~	0 +	10.00	右		4.00		
3	0 +	10.00	~	0 +	15.00	右			5.00	
4	0 +	15.00	~	0 +	16.00	右				1.00
合 計					m	6.00	4.00	5.00	1.00	

排水構造物工

ベンチボックス

延長調書

BFB0X-B400

左側測点	延長	右側測点	延長
		No. 0 + 16.5 ~ No. 0 + 18.1	3.0
		No. 1 + 16.4 ~ No. 1 + 19.8	4.1
		No. 2 + 0.3	0.8
小計	-	小計	7.9
左右合計延長			7.9

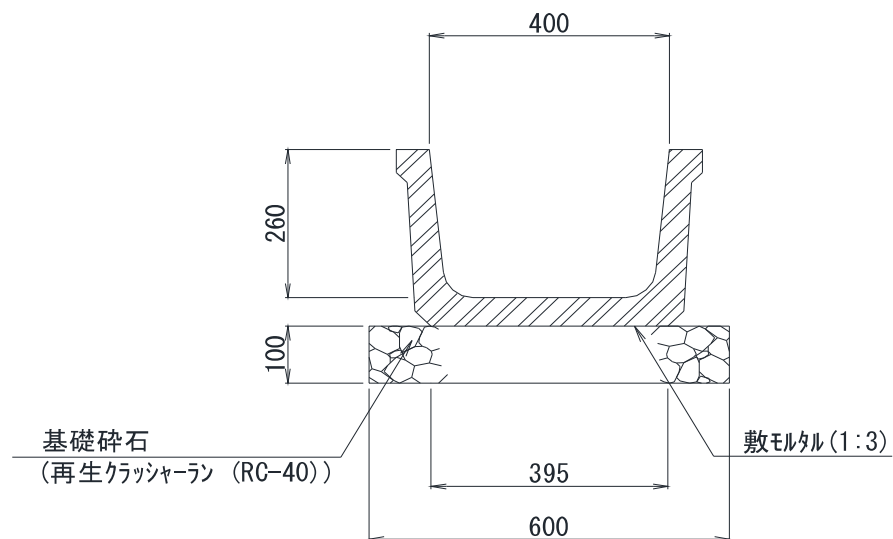
排水構造物工

集水樹工

	位 置			左 右	集水樹	集水樹蓋 (B600-L600用)		摘 要
	測 点 NO.					車 道 用 グレーチング 蓋 T-25(粗目)	軽荷重用 縞鋼板蓋	
	SM-	B600 -	L600 -	H600			縞鋼板蓋	
	2 + 0.30			右	1	1		
				計	1	1		
	SM-	B600 -	L600 -	H1300			縞鋼板蓋	
	0 + 16.50			右	1	1		
				計	1	1		
	SM-	B600 -	L600 -	H1600			縞鋼板蓋	
	2 + 0.30			右	1		1	
				計	1		1	
樹蓋合計						2	1	

側溝工単位数量表

BF1-B400-H260



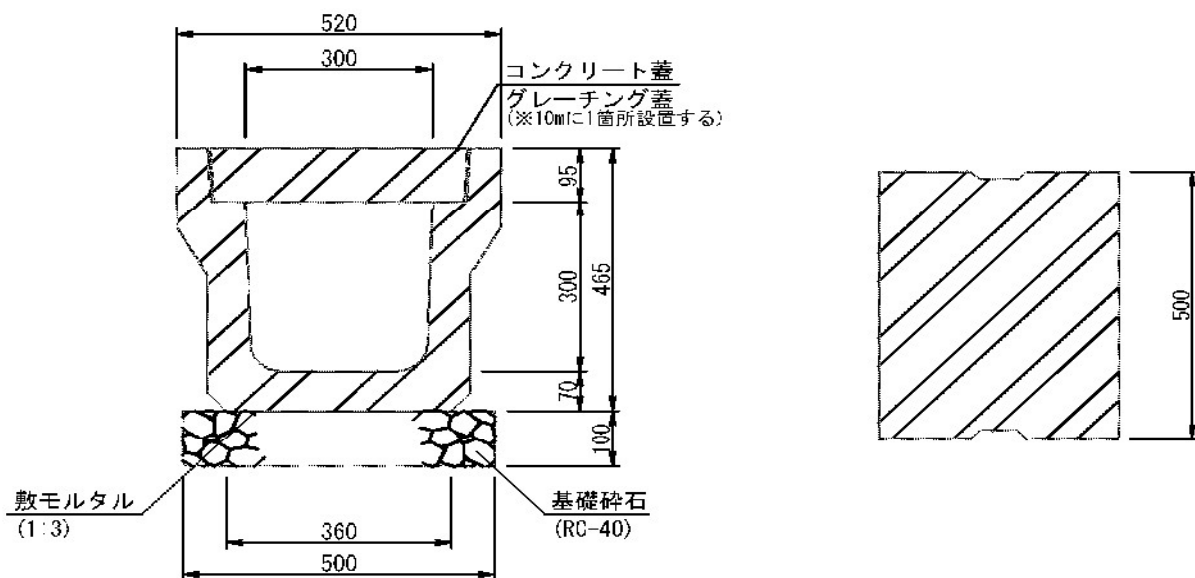
(10m当り)

項 目	形 状 寸 法	単位	数 量	摘 要
ベンチリューム	BF1-B400-H260	個	5	L=2.000m/個
基礎碎石	再生クラッシャーラン (RC-40) t=0.100	m ²	6.0	
敷モルタル	1:3	m ³	0.12	
土工 床 掘		m ³	-	盛土部
埋 戻 し		〃	-	〃
残土処理		〃	-	〃
基面整正		m ²	-	盛土部

側溝工単位数量表				(10m当り)	
項 目	計 算 式			単位	数 量
ベンチフリューム	【BF1-B400-H260】 $L = 10.000 \text{ m}$ $n = 10.000 / 2.000 \text{ (m/個)} = 5.0$			個	5
基礎碎石	【再生クラッシャーラン(RC-40), t=0.100】 $A = 0.600 \times 10.000 = 6.0$			m2	6.0
敷モルタル	【1:3】 $V = 0.395 \times 0.030 \times 10.000 = 0.119$			m3	0.12

側溝工単位数量表

US3-B300-H300



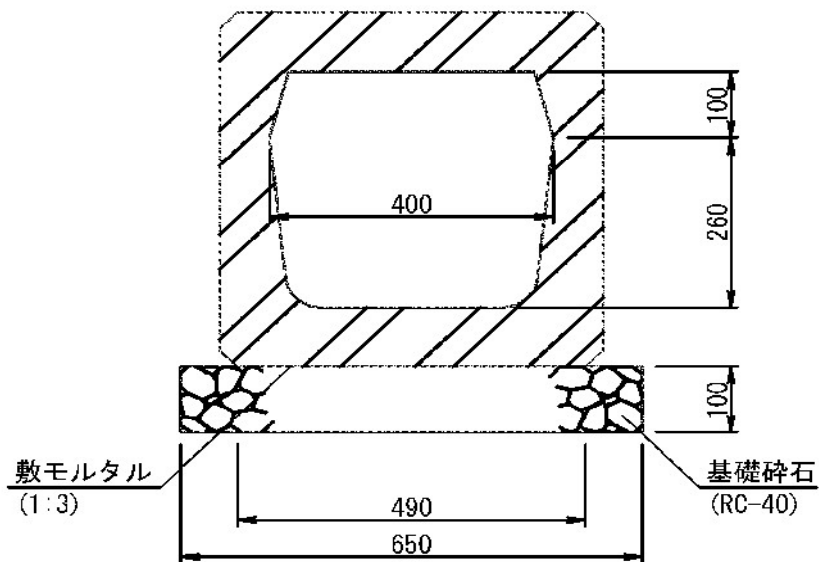
(10m当り)

項 目	形 状 寸 法	単 位	数 量	摘 要
U型側溝	US3-B300-H300	個	5	L=2.000m/個
基礎碎石	再生クラッシャーラン(RC-40) t=0.100	m ²	5.0	
敷モルタル	1:3	m ³	0.11	
蓋	コンクリート蓋 US3-B300用	枚	18	L=500
	グレーチング US3-B300用	枚	1	L=500
土工 床 掘		m ³	本線計上	
	埋 戻 し	〃	〃	
	残土処理	〃	〃	
基面整正		m ²	5.0	

側溝工単位数量表						(10m当り)	
項 目	計 算 式					単位	数 量
U型側溝	【US3-B300-H300】 L= 10.000 m n= 10.000 / 2.000 (m/個)					= 5.0 個	5
基礎碎石	【再生クラッシャーラン(RC-40), t=0.100】 A= 0.500 × 10.000					= 5.0 m2	5.0
敷モルタル	【1:3】 V= 0.360 × 0.030 × 10.000					= 0.108 m3	0.11
蓋	【コンクリート蓋 US3-B300用】 n= 10 / 0.500 (m/枚) N= 20 - 2					= 20 枚 = 18 枚	18
	【グレーチング蓋 US3-B300用】 N= 10 / 10.000 (m/枚)					= 1 枚	1
基面整正	A= 基礎碎石より					= 5.0 m2	5.0

側溝工単位数量表

BFB0X-B400



(10m当り)

項 目	形 状 寸 法	単位	数 量	摘 要
ベンチボックス	BFB0X-B400	個	5	L=2.000m/個
基礎砕石	再生クラッシャーラン(RC-40) t=0.100	m ²	5.0	
敷モルタル	1:3	m ³	0.11	
土工 床 掘		m ³	-	盛土部
埋 戻 し		〃	-	〃
残土処理		〃	-	〃
基面整正		m ²	-	盛土部

側溝工単位数量表				(10m当り)	
項 目	計 算 式			単位	数 量
プレキャスト U型側溝	【BFBOX-B400】 L= 10.000 m				
	n= 10.000 / 2.000 (m/個)	=	5.0	個	5
基礎碎石	【再生クラッシャーラン(RC-40), t=0.100】 A= 0.500 × 10.000				
		=	5.0	m2	5.0
敷モルタル	【1:3】 V= 0.360 × 0.030 × 10.000				
		=	0.1	m3	0.11

ユニバーサル側溝工集計表

NO. 0+0. 0～NO. 0+16. 0 (R)

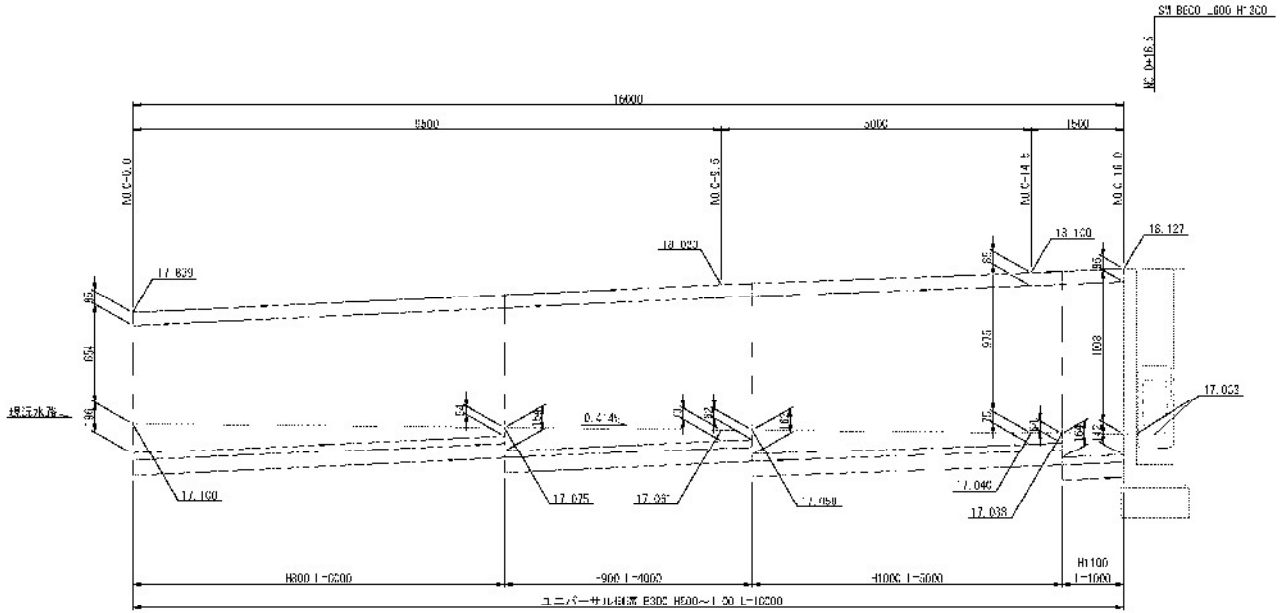
	項 目	規 格	単 位	数 量	備 考
側溝本体	ユニバーサル側溝				
	B300	H=800	m	6. 0	
		H=900	m	4. 0	
		H=1000	m	5. 0	
		H=1100	m	1. 0	
		合 計	m	16. 0	
	ユニバーサル側溝				
	B300	H=800	個	3	
		H=900	個	2	
		H=1000	個	3	
		H=1100	個	1	
		合 計	個	9	
基礎 砕 石		RC-80 t=0. 100	m2	8. 9	
基礎コンクリート		18-8-40	m3	0. 4	
基礎コンクリート型枠			m2	1. 6	
勾配調整コンクリート		18-8-40	m3	0. 6	
側溝蓋	車道用	コンクリート蓋	枚	16. 0	L=1000
土工	床 掘	標準	m3	0. 0	本線計上
	床 掘	1. 0m≦W<2. 0m	m3	0. 0	本線計上
	埋 戻 し	最大埋戻し幅1m以上4m未満	m3	0. 0	本線計上
	埋 戻 し	最大埋戻し幅1m未満	m3	0. 0	本線計上
	残土処理		m3	0. 0	本線計上
基 面 整 正			m2	8. 9	

ユニバーサル側溝内訳書					-1	
項 目	計 算 式				単位	数 量
側溝本体	【ユニバーサル側溝B300-H()】					
	H= 800	L1=	6.000	= 6.000		
	H= 900	L2=	4.000	= 4.000		
	H= 1000	L3=	5.000	= 5.000		
	H= 1100	L4=	1.000	= 1.000		
	$\Sigma L = 16.000$				m	16.0
	【ユニバーサル側溝B300-H()】					
	H= 800	n1=	6.000 ÷ 2.000	= 3.0	個	3
	H= 900	n2=	4.000 ÷ 2.000	= 2.0	個	2
	H= 1000	n3=	5.000 ÷ 2.000	= 2.5	個	3
	H= 1100	n4=	1.000 ÷ 2.000	= 0.5	個	1
基礎碎石	【RC-40、t=0.100】					
	H=800	A1=	0.550 × 6.000	= 3.30		
	H=900	A2=	0.550 × 4.000	= 2.20		
	H=800	A3=	0.570 × 5.000	= 2.85		
	H=900	A4=	0.570 × 1.000	= 0.57		
	$\Sigma A = 8.920$				m2	8.9
基礎コンクリート	【18-8-40】					
	H=800	V1=	0.550 × 0.050 × 6.000	= 0.165		
	H=900	V2=	0.550 × 0.050 × 4.000	= 0.110		
	H=800	V3=	0.570 × 0.050 × 5.000	= 0.143		
	H=900	V4=	0.570 × 0.050 × 1.000	= 0.029		
	$\Sigma V = 0.447$				m3	0.4
基礎コンクリート型枠	A= 0.050 × 2 × 16.000 = 1.60				m2	1.6

項 目	計 算 式	単位	数 量
勾配調整コンクリート	【18-8-40】 $V1 = \frac{1}{2} \times (0.196 + 0.054) \times 6.000 \times 0.300 = 0.225$ $V2 = \frac{1}{2} \times (0.154 + 0.073) \times 3.500 \times 0.300 = 0.119$ $V3 = \frac{1}{2} \times (0.073 + 0.062) \times 0.500 \times 0.300 = 0.010$ $V4 = \frac{1}{2} \times (0.162 + 0.075) \times 4.500 \times 0.300 = 0.160$ $V5 = \frac{1}{2} \times (0.075 + 0.064) \times 0.500 \times 0.300 = 0.010$ $V6 = \frac{1}{2} \times (0.164 + 0.142) \times 1.000 \times 0.300 = 0.046$ $\Sigma V = 0.570$	m3	0.57
側溝蓋	$L = 16.000 = 16.000$ (車道用 コンクリート蓋 L=1000) 1枚/@2m $N = 16.000 / 2.000 = 8$	m 枚	 8
基面整正	$A = \text{基礎碎石より} = 8.920$	m2	8.9

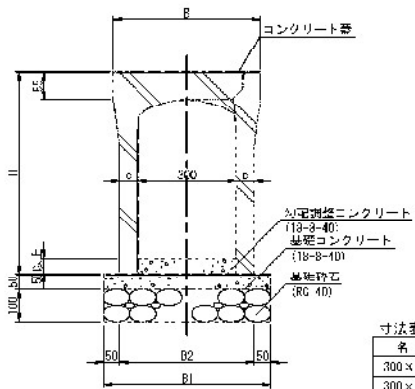
展開図

側面図 $\frac{1}{2}$
H:1:50
NO. 0 ~ NO. 0+16.0

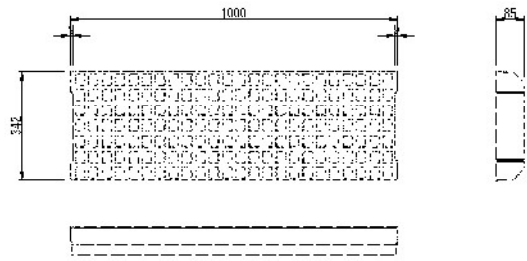


DL=15.00

断面図 3=1:10



コンクリート 蓋版 3=1:10



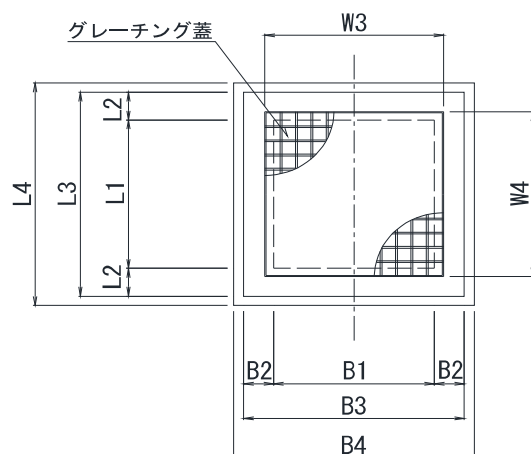
寸法表

名 称	II	B	c	31	U2
300 × 800	935	450	75	550	450
300 × 900	1035	450	75	550	450
300 × 1000	1135	470	85	570	470
300 × 1100	1235	470	85	570	470

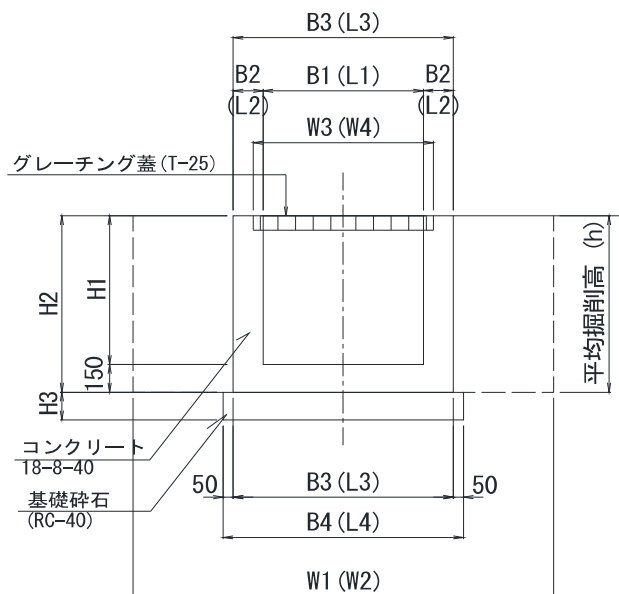
集水桝工集計表

SM-B600-L600-H600
ゲレーチング蓋 (T-25粗目)

平面図



側面図



B1= 0.600	L1= 0.600	H1= 0.600	W1= 1.900
B2= 0.150	L2= 0.150	H2= 0.750	W2= 1.900
B3= 0.900	L3= 0.900	H3= 0.150	W3= 0.800
B4= 1.000	L4= 1.000	h = 0.750	W4= 0.800

(1基当り)

項 目	形 状 寸 法	単位	数 量	摘 要
基礎碎石	RC-40	m2	1.0	t=0.15m
コンクリート型枠		m2	4.5	
コンクリート	18-8-40	m3	0.392	
足掛金具		本	—	
桝 蓋	ゲレーチング蓋 (T-25粗目)	枚	1.0	
土 工				
床 掘	1.0m ≤ W < 2.0m	m3	2.9	
埋 戻 し	最大埋戻幅1m未満	m3	2.1	
残土処理		m3	0.5	
基面整正		m2	1.0	

集水桝工集計表

(1基当り)

1. 桝断面

	(B)		(L)		(H)
内側	600	×	600	×	600 (H1)
外側	900	×	900	×	750 (H2)

2. 基礎碎石 【RC-40, t=0.15m】

$$A = 1.000 \times 1.000 = 1.00 \text{ m}^2$$

3. コンクリート型枠

$$A = (0.600 + 0.600) \times 0.750 \times 2 + (0.900 + 0.900) \times 0.750 \times 2 = 4.50 \text{ m}^2$$

4. コンクリート 【18-8-40】

$$V = 0.900 \times 0.900 \times 0.750 - 0.600 \times 0.600 \times 0.600 = 0.392 \text{ m}^3$$

5. 足掛金具

$$N = \text{— 本}$$

6. 桝蓋 【グレーチング蓋(T-25粗目)】

$$N = 1 \text{ 枚}$$

集水枺工集計表

(1基当り)

7. 土 工

1) 床掘 施工方法 (1.0m ≤ W < 2.0m)

$$V1 = 1.900 \times 1.900 \times 0.750 = 2.71$$

$$V2 = 1.00 \text{ m}^2 \times \frac{0.150}{\text{(基礎材厚)}} = 0.15$$

$$\Sigma V = 2.86 \text{ m}^3$$

2) 埋戻し

【最大埋戻幅1m未満】

$$V = 2.86 - (0.900 \times 0.900 \times 0.750 + 1.000 \times 1.000 \times 0.150) = 2.10 \text{ m}^3$$

3) 残土処理

$$V = 2.86 - 2.10 \times 1 \div 0.9 = 0.53 \text{ m}^3$$

8. 基面整正

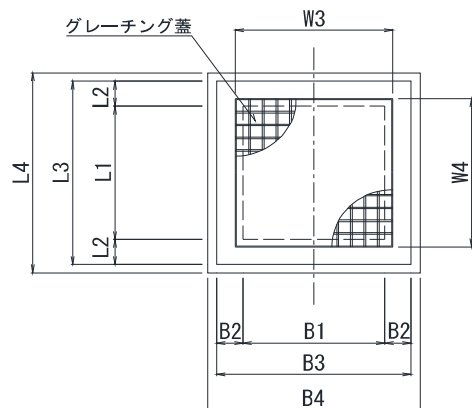
$$A = 1.000 \times 1.000 = 1.00 \text{ m}^2$$

集水桝工集計表

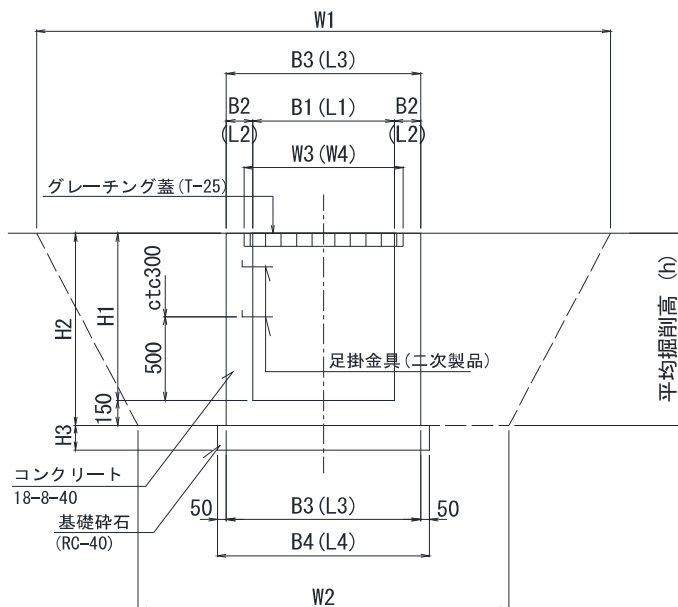
SM-B600-L600-H1300

グレーチング蓋 (T-25粗目)

平面図



側面図



B1= 0.600	L1= 0.600	H1= 1.300	W1= 3.450
B2= 0.200	L2= 0.200	H2= 1.450	W2= 2.000
B3= 1.000	L3= 1.000	H3= 0.200	W3= 0.900
B4= 1.100	L4= 1.100	h = 1.450	W4= 0.900

(1基当り)

項 目	形 状 寸 法	単 位	数 量	摘 要
基礎碎石	RC-40	m ²	1.2	t=0.20m
コンクリート型枠		m ²	9.3	
コンクリート	18-8-40	m ³	0.982	
足掛金具		本	3	
桝 蓋	グレーチング蓋 (T-25粗目)	枚	1.0	
土 工				
床 掘	標準	m ³	11.3	
埋 戻 し	最大埋戻幅1m以上4m未満	m ³	9.6	
残土処理		m ³	0.6	
基面整正		m ²	1.2	

集水桝工集計表

(1基当り)

1. 桝断面

	(B)		(L)		(H)
内側	600	×	600	×	1300 (H1)
外側	1000	×	1000	×	1450 (H2)

2. 基礎碎石 【RC-40, t=0.20m】

$$A = 1.100 \times 1.100 = 1.21 \text{ m}^2$$

3. コンクリート型枠

$$A = (0.600 + 0.600) \times 1.450 \times 2 + (1.000 + 1.000) \times 1.450 \times 2 = 9.28 \text{ m}^2$$

4. コンクリート 【18-8-40】

$$V = 1.000 \times 1.000 \times 1.450 - 0.600 \times 0.600 \times 1.300 = 0.982 \text{ m}^3$$

5. 足掛金具

$$N = 3 \text{ 本}$$

6. 桝 蓋 【グレーチング 蓋 (T-25粗目)】

$$N = 1 \text{ 枚}$$

集水桝工集計表

(1基当り)

7. 土 工

1) 床掘 施工方法(標準)

$$V1 = \frac{1}{3} \times 1.450 \times \left\{ \left(\frac{11.903}{(W1 \times W1)} + \frac{4.000}{(W2 \times W2)} \right) + \sqrt{\left(\frac{11.903}{(W1 \times W1)} \times \frac{4.000}{(W2 \times W2)} \right)} \right\} = 11.02$$

$$V2 = 1.21 \text{ m}^2 \times 0.200 \text{ (基礎材厚)} = 0.24$$

$$\Sigma V = 11.26 \text{ m}^3$$

2) 埋戻し

【最大埋戻幅1m以上4m未満】

$$V = 11.26 - \left(1.000 \times 1.000 \times 1.450 + 1.100 \times 1.100 \times 0.200 \right) = 9.57 \text{ m}^3$$

3) 残土処理

$$V = 11.26 - 9.57 \times 1 \div 0.9 = 0.63 \text{ m}^3$$

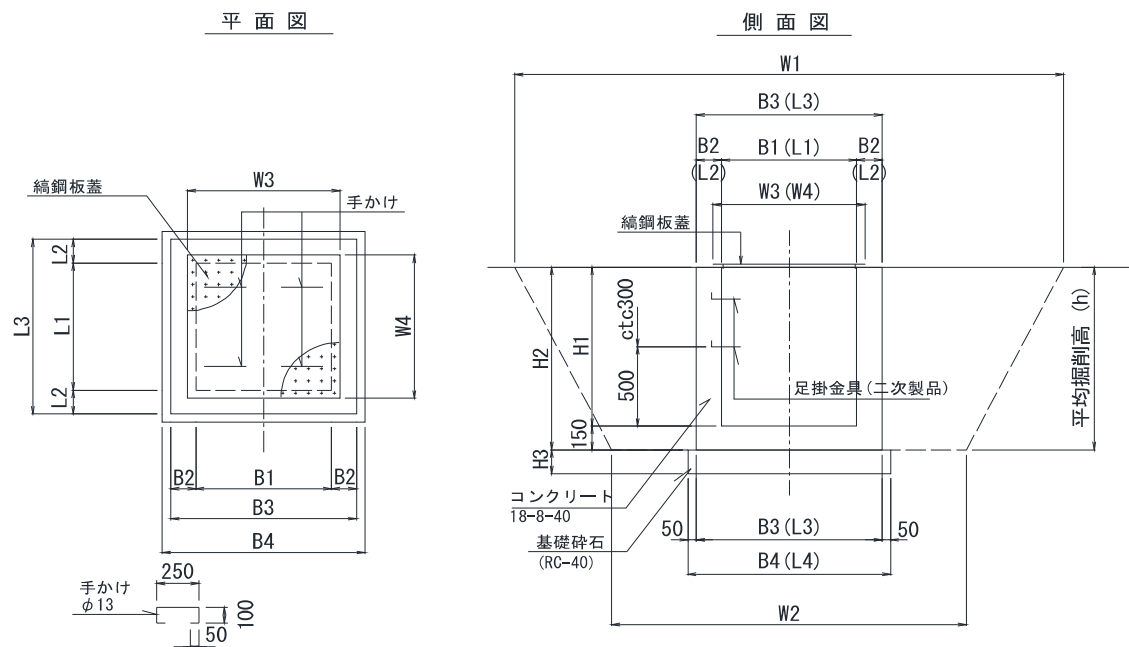
8. 基面整正

$$A = 1.100 \times 1.100 = 1.21 \text{ m}^2$$

集水桝工集計表

SM-B600-L600-H1600

縞鋼板蓋(1枚掛け)



B1= 0.600	L1= 0.600	H1= 1.600	W1= 3.750
B2= 0.200	L2= 0.200	H2= 1.750	W2= 2.000
B3= 1.000	L3= 1.000	H3= 0.200	W3= 0.900
B4= 1.100	L4= 1.100	h = 1.750	W4= 0.900

(1基当り)

項 目	形 状 寸 法	単位	数 量	摘 要
基礎碎石	RC-40	m2	1.2	t=0.20m
コンクリート型枠		m2	11.2	
コンクリート	18-8-40	m3	1.174	
足掛金具		本	4	
縞鋼板蓋	重量	kg	37.7	1枚掛け
	塗装面積	m2	1.8	
土 工				
床 掘	標準	m3	15.2	
埋 戻 し	最大埋戻幅1m以上4m未満	m3	13.2	
残土処理		m3	0.5	
基面整正		m2	1.2	

集水桧工集計表

(1基当り)

1. 桧断面

	(B)		(L)		(H)
内側	600	×	600	×	1600 (H1)
外側	1000	×	1000	×	1750 (H2)

2. 基礎碎石 【RC-40, t=0.20m】

$$A = 1.100 \times 1.100 = 1.21 \text{ m}^2$$

3. コンクリート型枠

$$A = (0.600 + 0.600) \times 1.750 \times 2 + (1.000 + 1.000) \times 1.750 \times 2 = 11.20 \text{ m}^2$$

4. コンクリート 【18-8-40】

$$V = 1.000 \times 1.000 \times 1.750 - 0.600 \times 0.600 \times 1.600 = 1.174 \text{ m}^3$$

5. 足掛金具

$$N = 4 \text{ 本}$$

6. 桧 蓋 【縞鋼板蓋 1枚掛け】

1) 重量 宮城県土木設計マニュアル設計施工編P90より

$$W1 = 30.0 \text{ (縞鋼板)}$$

$$W2 = 6.6 \text{ (等辺山形鋼)}$$

$$W3 = 1.1 \text{ (手掛け)}$$

$$\Sigma V = 37.7 = 37.7 \text{ kg}$$

2) 塗装面積 宮城県土木設計マニュアル設計施工編P90より

$$A = 1.8 = 1.8 \text{ m}^2$$

集水桝工集計表

(1基当り)

7. 土 工

1) 床掘 施工方法(標準)

$$V1 = \frac{1}{3} \times 1.750 \times \left\{ \left(\frac{14.063}{(W1 \times W1)} + \frac{4.000}{(W2 \times W2)} \right) + \sqrt{\left(\frac{14.063}{(W1 \times W1)} \times \frac{4.000}{(W2 \times W2)} \right)} \right\} = 14.91$$

$$V2 = 1.21 \text{ m}^2 \times 0.200 \text{ (基礎材厚)} = 0.24$$

$$\Sigma V = 15.15 \text{ m}^3$$

2) 埋戻し

【最大埋戻幅1m以上4m未満】

$$V = 15.15 - \left(1.000 \times 1.000 \times 1.750 + 1.100 \times 1.100 \times 0.200 \right) = 13.16 \text{ m}^3$$

3) 残土処理

$$V = 15.15 - 13.16 \times 1 \div 0.9 = 0.53 \text{ m}^3$$

8. 基面整正

$$A = 1.100 \times 1.100 = 1.21 \text{ m}^2$$

橋梁拡幅部（アスファルト舗装工）

舗装工 数量集計表

[illegible]

[1] 舗装準備工

不陸整正

$$A = -302.2 \quad (\text{面積計算書より}) = (302.2) \text{ m}^2$$

[2] 維持修繕工

切削オーバーレイ

$$A = 112.6 + 55.0 \quad (\text{舗装工平面図より}) = 167.6 \text{ m}^2$$

[3] アスファルト舗装工

(1) 表層(車道部) 【再生密粒度As20F t=5cm】

1) W>4.5m

$$A = 67.9 + 251.5 \quad (\text{舗装工平面図より}) = 319.4 \text{ m}^2$$

2) 1.6m ≤ W ≤ 2.4m

$$A = 7.3 \quad (\text{舗装工平面図より}) = 7.3 \text{ m}^2$$

3) W<1.6m

$$A = 11.3 \quad (\text{舗装工平面図より}) = 11.3 \text{ m}^2$$

4) 合計

$$A = 319.4 + 7.3 + 11.3 = 338.0 \text{ m}^2$$

(2) 上層路盤(車道部) 【再生As安定処理 t=7cm】

1) W>4.5m

$$A1 = 319.4 \quad (\text{表層より}) = 319.4$$

$$A2 = 0.100 \times 3.400 \quad (\text{盛土部}) = 0.3$$

$$\Sigma A = 319.7 \text{ m}^2$$

2) 1.6m ≤ W ≤ 2.4m

$$A1 = 7.3 \quad (\text{表層より}) = 7.3$$

$$A2 = 0.100 \times 3.000 \quad (\text{盛土部}) = 0.3$$

$$\Sigma A = 7.6 \text{ m}^2$$

3) W<1.6m

$$A = 11.3 \quad (\text{表層より}) = 11.3 \text{ m}^2$$

4) 合計

$$A = 319.7 + 7.6 + 11.3 = 338.6 \text{ m}^2$$

(3) 下層路盤(車道部) 【RC-40 t=30cm】

1) W>4.5m

$$A1 = 331.5 \quad (\text{下層路盤より}) = 331.5$$

$$A2 = (1/2 \times 0.150 \times 0.150 \times 3.400) / 0.150 = 0.3$$

(盛土部) (15cm換算)

$$\Sigma A = 331.8 \text{ m}^2$$

2) 1.6m ≤ W ≤ 2.4m

$$A1 = 7.8 \quad (\text{下層路盤より}) = 7.8$$

$$A2 = (1/2 \times 0.150 \times 0.150 \times 3.000) / 0.150 = 0.2$$

(盛土部) (15cm換算)

$$\Sigma A = 8.0 \text{ m}^2$$

3) W<1.6m

$$A = 11.3 \quad (\text{下層路盤より}) = 11.3 \text{ m}^2$$

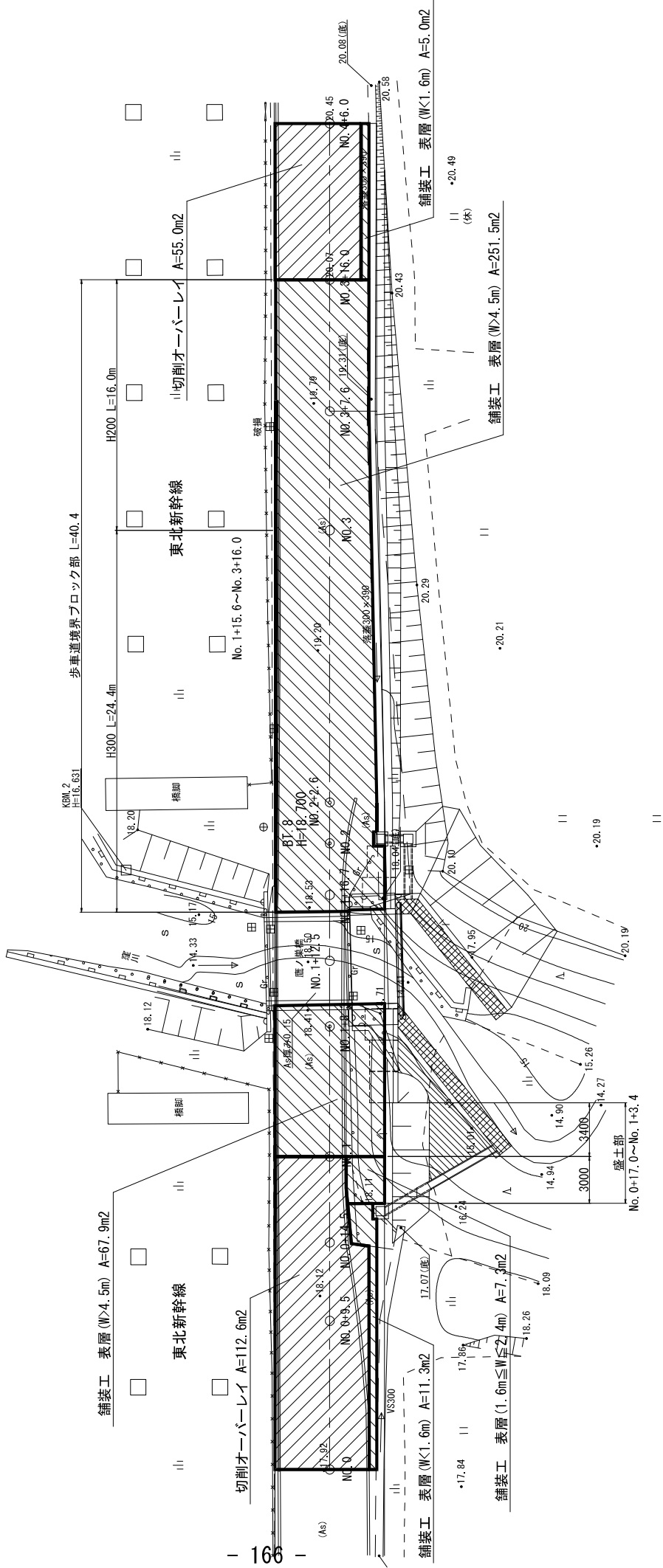
4) 合計

$$A = 331.8 + 8.0 + 11.3 = 351.1 \text{ m}^2$$

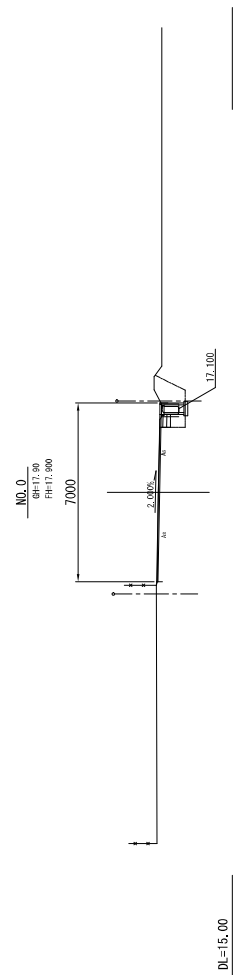
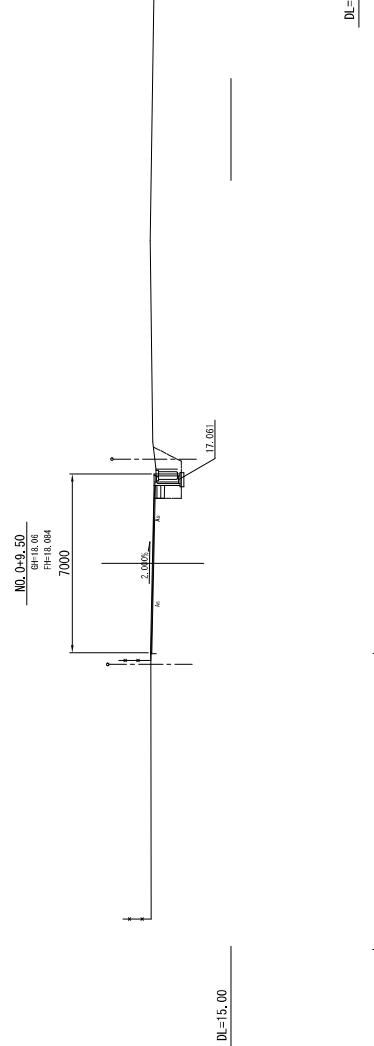
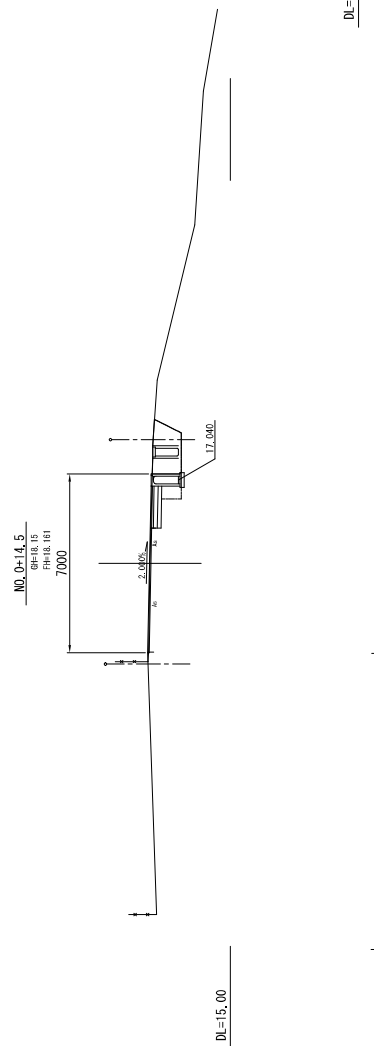
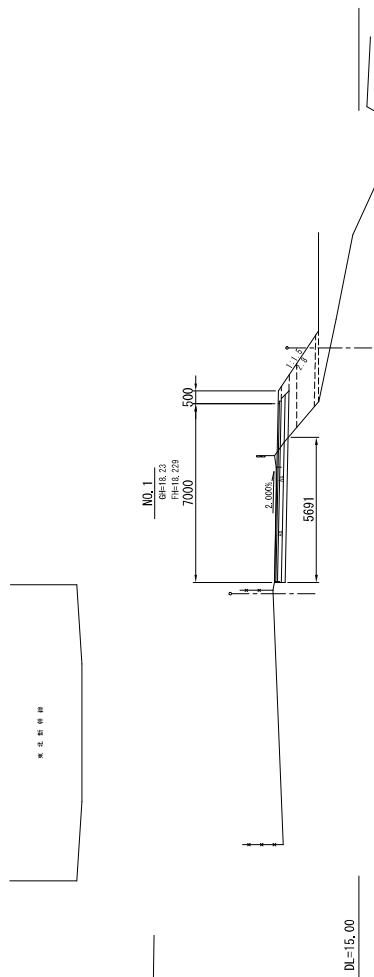
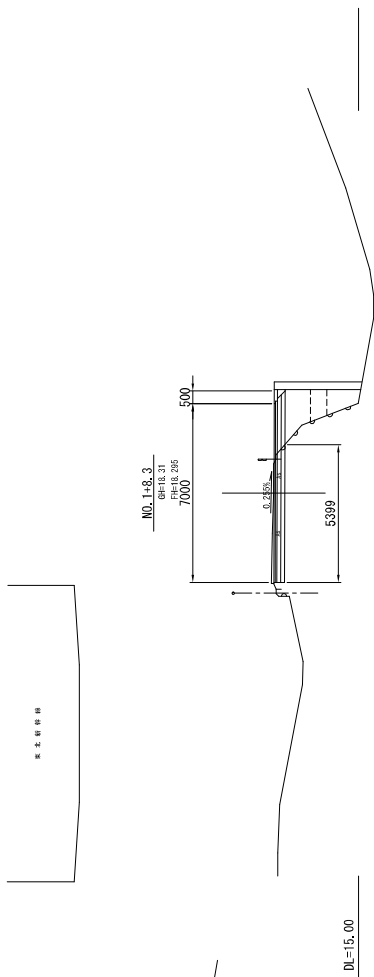
面 積 計 算 書

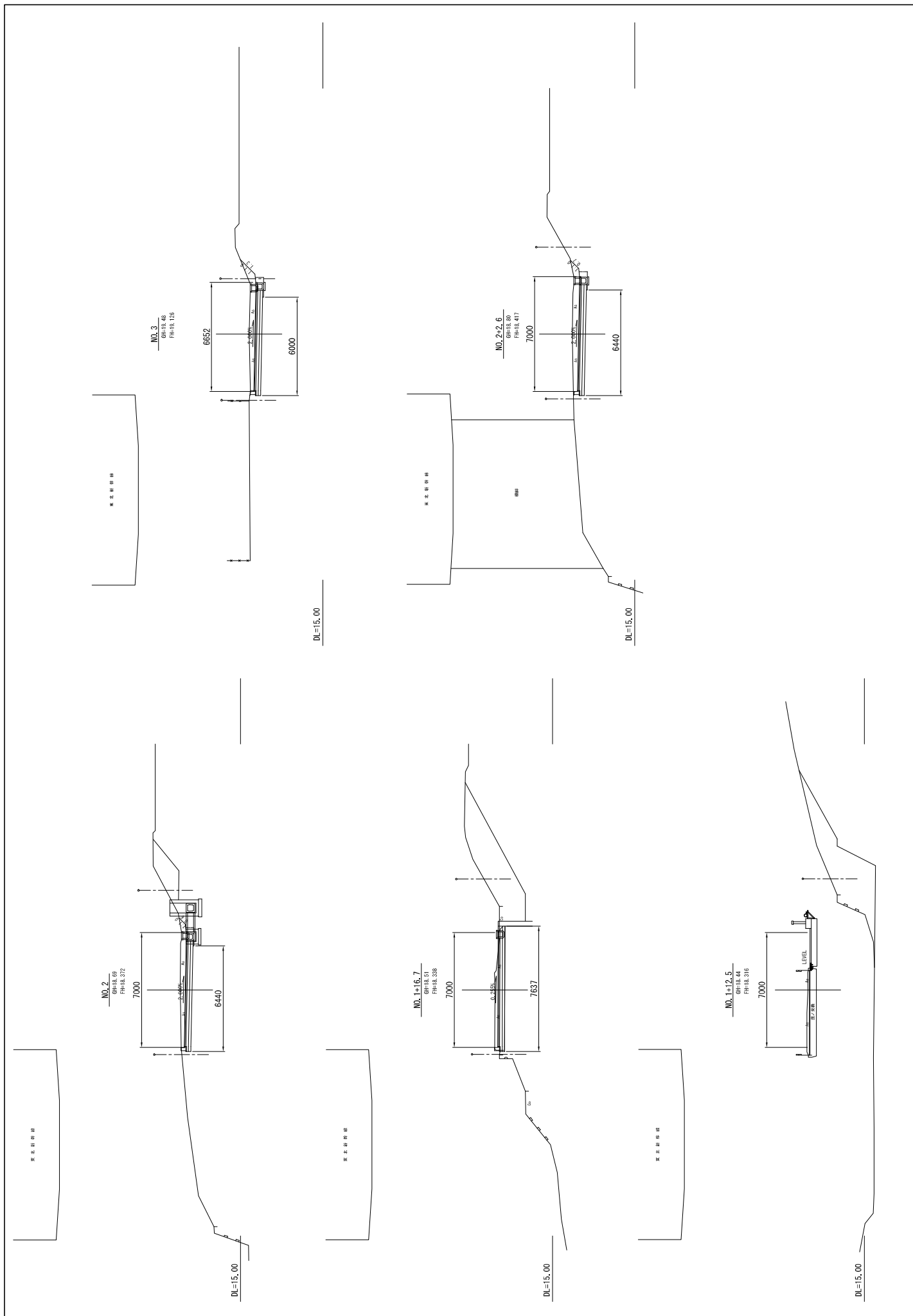
測 点	距 離	不陸整正						摘 要
		幅	平均幅	面積				
NO. 0 + 0.000		0.0						
NO. 0 + 9.500	9.5	0.0	0.00	0.0				
NO. 0 + 14.500	5.0	0.0	0.00	0.0				
NO. 1 + 0.000	5.5	0.0	0.00	0.0				
NO. 1 + 0.000	0.0	5.7						
NO. 1 + 8.300	8.3	5.4	5.55	46.0				
NO. 1 + 9.360	1.1	5.4	5.40	5.9				
NO. 1 + 9.360	0.0	0.0						鷹ノ巣橋
NO. 1 + 12.500	3.1	0.0	0.00	0.0				鷹ノ巣橋
NO. 1 + 15.640	3.1	0.0	0.00	0.0				鷹ノ巣橋
NO. 1 + 15.640	0.0	7.6						
NO. 1 + 16.700	1.1	7.6	7.64	8.4				
NO. 2 + 0.000	3.3	6.4	7.04	23.2				
NO. 2 + 2.600	2.6	6.4	6.44	16.7				
NO. 3 + 0.000	17.4	6.0	6.22	108.2				
NO. 3 + 7.600	7.6	5.8	5.91	44.9				
NO. 3 + 16.000	8.4	5.8	5.82	48.9				
NO. 3 + 16.000	0.0	0.0						
NO. 4 + 6.000	10.0	0.0	0.00	0.0				
合 計	86.0			(302.2)				

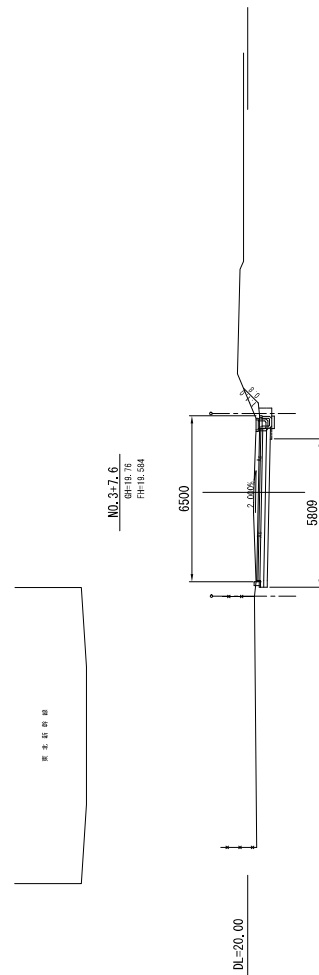
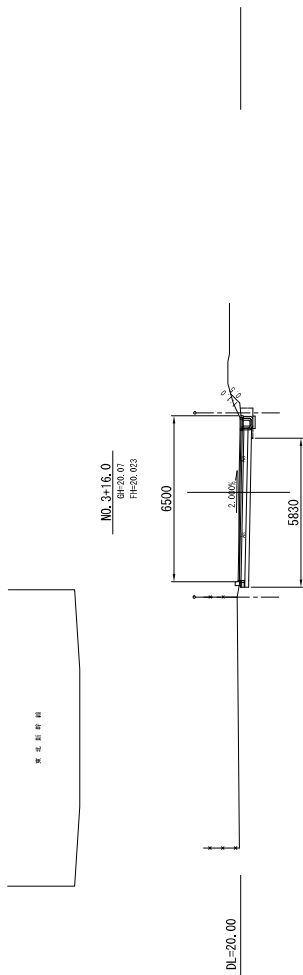
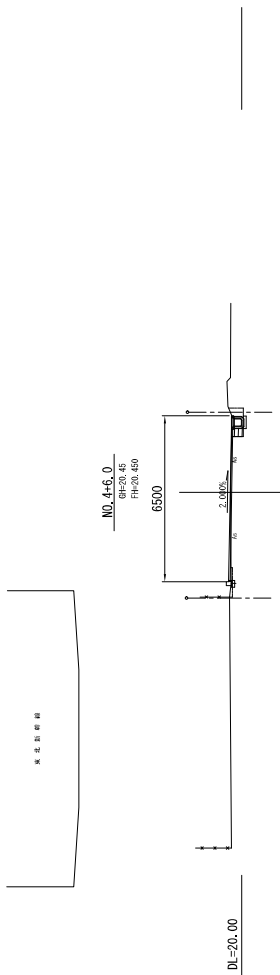
圖面平装鋪



※面積はCADによる求積







橋梁拡幅部（縁石工）

[illegible]

歩車道境界ブロック

延長調書

C種(片面R)標準部H300

左側測点	延長	右側測点	延長
		No. 1 + 15.6 ~ No. 3 + 0.0	24.4
小計	0.0	小計	24.4
左右合計延長			24.4

歩車道境界ブロック

延長調書

A種(片面R)標準部H200

左側測点	延長	右側測点	延長
		No. 3 + 0.0 ~ No. 3 + 7.6	7.6
小計	0.0	小計	7.6
左右合計延長			7.6

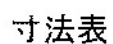
歩車道境界ブロック

延長調書

A種(片面R)オーバーレイ区間H200

左側測点	延長	右側測点	延長
		No. 3 + 7.6 ~ No. 3 + 16.0	8.4
小計	0.0	小計	8.4
左右合計延長			8.4

歩車道境界ブロック

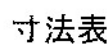


(10m当り)

- 175 -

縁石工単位数量表				(10m当り)	
項 目	計 算 式			単位	数 量
歩車道境界ブロック	【C種 片面R H300】				
	n= 10.000 / 0.600 = 16.50			個	16.5
敷モルタル	【1:3】				
	V= 0.210 × 0.030 × 10.000 = 0.06			m ³	0.1
基礎コンクリート型枠	A= (0.150 + 0.050) × 10.000 = 2.00			m ²	2.0
基礎コンクリート	【18-8-40】				
	V= (0.300 × 0.050 + 1/2 × (0.050 + 0.040) × 0.100) × 10.000 = 0.20			m ³	0.2

歩車道境界ブロック

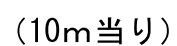


(10m当り)

- 177 -

縁石工単位数量表				(10m当り)	
項 目	計 算 式			単位	数 量
歩車道境界ブロック					
	【A種 片面R H200】				
	n=	10.000 / 0.600	= 16.50	個	16.5
敷モルタル					
	【1:3】				
	V=	0.170 × 0.030 × 10.000	= 0.05	m ³	0.1
基礎コンクリート型枠					
	A=	(0.150 + 0.050) × 10.000	= 2.00	m ²	2.0
基礎コンクリート					
	【18-8-40】				
	V=	(0.260 × 0.050 + 1/2 × (0.050 + 0.040) × 0.100) × 10.000	= 0.18	m ³	0.2

歩車道境界ブロック

[illegible]

縁石工単位数量表				(10m当り)	
項 目	計 算 式			単位	数 量
歩車道境界ブロック	【A種 片面R H200】				
	$n = 10.000 / 0.600 = 16.50$			個	16.5
基礎碎石	【RC-40, t=100】				
	$A = 0.260 \times 10.000 = 2.60$			m2	2.6
敷モルタル	【1:3】				
	$V = 0.170 \times 0.030 \times 10.000 = 0.05$			m3	0.1
基礎コンクリート型枠	$A = (0.100 + 0.050) \times 10.000 = 1.50$			m2	1.5
基礎コンクリート	【18-8-40】				
	$V = (0.260 \times 0.050 + \frac{1}{2} \times (0.050 + 0.040) \times 0.100) \times 10.000 = 0.18$			m3	0.2

橋梁拡幅部（構造物撤去工）

構造物撤去工 数量集計表

[illegible]

構造物撤去工内訳書			
項 目	計 算 式	単 位	数 量
構造物取壊し工	【As舗装版破碎(車道部), t=15cm以下】 舗装工平面図より $A = (9.6 + 40.4) \times 6.0 = 300.0 \text{ m}^2$ $\Sigma A =$	m2	300.0
	【As舗装版切断(車道部), t=15cm以下】 $L = 6.0 + 6.0 = 12.0$	m	12.0
アスファルト殻 運搬処理	【t=15cm以下】 As舗装版破碎(車道部)より $V = 300.0 \times 0.050 = 15.0$ (舗装厚 t=5cm)	m3	15.0
	【アスファルトガラ処分】 $W = 15.000 \times 1.48 \text{ (t/m}^3\text{)} = 22.2$	t	22.2

防護柵 撤去 延長 調書
(ガードレール)

[illegible]

可変側溝 撤去 延長 調書
(VS300-H600~900)

[illegible]

落蓋式U型側溝 撤去 延長調書
(U型側溝300×390)

[illegible]

側溝蓋版 撤去 延長調書
(VS300用Co蓋)

[illegible]

側溝蓋版 撤去 延長調書
(落蓋U300用Co蓋)

[illegible]

運搬処理工

【コンクリート殻(有筋)】

撤去構造図より

- ・ VS側溝300-H600~900 (H800で算出)

$$W = 725 \text{ kg} / 2.000 \text{ m} \times 15.700 \text{ m} = 5,691.3 \text{ kg}$$

- ・ U型側溝300×390

$$W = 390 \text{ kg} / 2.000 \text{ m} \times 49.600 \text{ m} = 9,672.0 \text{ kg}$$

- ・ 可変側溝蓋VS300用Co蓋

$$W = 82 \text{ kg} \times 16 \text{ 枚} = 1,312.0 \text{ kg}$$

- ・ 落蓋U300用Co蓋

$$W = 45 \text{ kg} \times 99 \text{ 枚} = 4,455.0 \text{ kg}$$

$$\text{合計} = 21,130.3 \text{ kg}$$

$$W = 21,130.3 \text{ kg} / 1,000 \text{ (kg/t)} = 21.1 \text{ t}$$

コンクリートガラ処分 (有筋)

$$W = 21.1 \text{ t} = 21.1 \text{ t}$$

$$V = 21.1 \text{ t} / 2.500 \text{ (t/m}^3\text{)} = 8.44 \text{ m}^3$$

橋梁拡幅部（橋梁部集計表）

数 量 集 計 表

工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	設計計上	摘 要
地盤改良工							
機械攪拌工	中層混合処理	改良土量		m3	52.9	53	[70kg/m3]
		固化材量		t	3.70		
	浅層混合処理	改良土量		m2	40.1	40	[4.7t/100m2]
		固化材量		t	1.87		
カルバート工							
作業土工	床掘			m3	179.7	180	
	埋戻			m3	131.1	130	
	残土			m3	34.0		(土工収支表参照)
カルバート工	プレキャストボックス			m	2.9	2.9	
	プレキャストボックス	(B)5700×(H)4600×(L)1450		組	2.0	(2.0)	
	シーリング	高弾性		箇所	1.0	(1.0)	
	均し基礎型枠			m2	1.2	(1.2)	
	敷モルタル	空練1:3	t=30	m2	0.6		(パッケージに含む)
	基礎コンクリート		24-8-25	m3	3.8	(3.8)	
土留擁壁工							
プレキャスト擁壁	基礎コンクリート型枠			m2	4.0		(パッケージに含む)
	基礎コンクリート型枠		18-8-40	m3	4.0		— “ —
	L型擁壁	(H)3500×(B)2350×(L)2000		m	8.0	8	
	L型擁壁	(H)2500×(B)1800×(L)2000		m	2.0	2	
防護柵工	防護柵基礎工			m	20.0	20	
	防護柵工			m	20.0	20	
橋面工							
舗装工	既設舗装撤去	路面切削	As	m2	31.5		(上下水道工)
	殻運搬処分	路面切削	As	m3	1.6		(に合算計上)
	基層	t=80~112	(t=40mm)	m2	44.4	44	
	表層	t=80~112	(t=56mm)	m2	44.4	44	(112+80)/2-40
伸縮継手工	ジョイント		鋼製	m	6.3	6.3	
	バックアップ材			m	0.1		(市場単価に含む)
	シール材			ℓ	0.4		
	後打ちコンクリート			m3	0.2		
	通し筋		D16	kg	19.5		
	差し筋アンカー			本	25.0		
	インサート用鉄筋		D16	kg	5.5		
橋梁用防護柵工	防護柵工			m	12.7	13	
地覆設置工	設置延長			m	6.4	6	
	コンクリート工			m3	1.3	(1.3)	[膨張剤:26kg]
	型枠工			m2	4.8	(4.8)	
	コンクリートアンカー			本	50		(ボックスに含む)
	鉄筋工	SD345 D13		kg	83	(83.0)	[0.083t]

数 量 集 計 表

工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	設計計上	摘 要
護岸工							
作業土工	切土計			m3	250.4	250	
	埋土計			m3	166.9	170	
ブロック積工	ブロック積			m2	77.4	77	
	胴込コンクリート	σ ck=18N		m3	9.2	9	
	裏込め材	RC-40		m3	38.1	38	
	吸出防止材	河川護岸用		m2	78.7	79	
	天端工 (A)	σ ck=18N		m3	1.4	1	
	基礎工	σ ck=18N		m	19.5	20	[0.114m3/m]
	小口止工	σ ck=18N		m3	10.0	10	
	目地板	樹脂発泡体 (15倍) 10mm		m2	10.3	10	
仮設工							
仮土留工	鋼矢板	SP-4型	SY295	kg	41,322		
	コーナー鋼矢板	SP-C4コーナ	SY295	kg	2,242		
	縁切り鋼矢板	SP-4型	SY295	kg	8,409		
	計			kg	51,973		
	(鋼矢板内訳)	SP-4型	10.5m	枚	25		
			9.5m	枚	39		
			12.5m	枚	4		
	計	平均矢板長	10.0m	枚	68	68	平均打込長 9.5m
	腹起し	H300×300×10×15		kg	1,622		
		H350×350×12×19		kg	1,818		
		副部材 (A)	22%	kg	756		
		副部材 (B)	4%	kg	137		
	キリンジャッキ	H300用		kg	0		
	計			kg	4,333	(4,333)	[4.3t]
	仮設材運搬			kg	56,169	(56,169)	[56.2t]
作業ヤード整備工				m2	1,600.0	1,600	
	ヤード造成			m3	1,600.0		[1.0m3/m2]
	敷砂利			m3	160.0		[0.1m3/m2]
	ヤード撤去			m3	1,760.0		[1.1m3/m2]
	高密度ポリエチレン管	(φ600)		m	50.0	50	
	大型土のう	(通常型)		袋	10.0	10	
	ポンプ排水	(函渠工・護岸工[左岸・右岸])		箇所	3.0	3	

橋梁拡幅部（集計表）

地盤改良工

機械攪拌工

中層混合処理

水固化材比 100%

TYPE	改良天端 DL (m)	改良下端 DL (m)	改良長 m	改良面積 m ²	改良土量 m ³	推定 添加量 kg/m ³	固化材量 t	設計 基準強度 kN/m ²	備 考
ボックスカルバート	15.890	13.720	2.170	24.360	52.9	70	3.70	150	ロス率 10%
合計	—	—	—	—	52.9	—	3.70	—	—

平均添加量 : 70 kg/m³

浅層混合処理

水固化材比 100%

TYPE	改良天端 DL (m)	改良下端 DL (m)	改良長 m	改良面積 m ²	改良土量 m ³	推定 添加量 kg/m ³	固化材量 t	設計 基準強度 kN/m ²	備 考
A1擁壁 H2500×B2000	15.800	15.300	0.500	6.720	3.4	70	0.235	150	ロス率 10%
A1擁壁 H3500×B2000	14.800	14.100	0.700	17.860	12.5	70	0.875	150	ロス率 10%
A2擁壁 H3500×B2000	14.800	14.100	0.700	15.470	10.8	70	0.758	150	ロス率 10%
合計	—	—	—	40.050	26.7	—	1.868	—	—

平均添加量 : $1.868 \div 40.050 = 0.0466 \approx 4.7 \text{ t/100m}^2$

※固化材添加量・使用固化材は、施工前に事前配合試験を行い、数量変更する必要がある。

施工基面高さは、現場状況によって再調整が必要である。

排土量は、土質性状や添加量によって変化するため、実施数量に合わせ、変更する必要がある。

橋梁拡幅部（函渠工）

カルバート工数量集計表

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
カルバート工	プレキャストボックス			個	2	
	プレキャストボックス			m	2.9	
	プレキャストボックス	(B) 5700 × (H) 4600 × (L) 1450		組	2.0	
	シーリング	高弾性		箇所	1.0	
	均し基礎型枠			m ²	1.2	
	敷モルタル	空練1 : 3	t=30	m ²	0.6	
	基礎コンクリート		24-8-25	m ³	3.8	
土留擁壁工	プレキャスト擁壁					
	基礎コンクリート型枠			m ²	4.0	
	基礎コンクリート型枠		18-8-40	m ³	4.0	
	L型擁壁	(H) 3500 × (B) 2350 × (L) 2000		本	4	
				m	8.0	
	L型擁壁	(H) 2500 × (B) 1800 × (L) 2000		本	1	
				m	2.0	
防護柵工	防護柵基礎工			m	20.0	
	防護柵工			m	20.0	
橋面工						
舗装工	既設舗装撤去	路面切削	As	m ²	31.5	(上下水道工)
	殻運搬処分	路面切削	As	m ³	1.6	(に合算計上)
	舗装工	t=80~112		m ²	44.4	
伸縮継手工	縦目地工					
	ジョイント		鋼製	m	6.3	
	バックアップ材			m	0.1	
	シール材			ℓ	0.4	
	後打ちコンクリート			m ³	0.2	
	通し筋		D16	kg	19.5	
	差し筋アンカー			本	25	
	インサート用鉄筋		D16	kg	5.5	
橋梁用防護柵工	防護柵工	Gr-C-4E		m	12.7	

[作業土工]

1, 床掘り A

$$V = 179.72 = 179.72 \text{ m}^3$$

2, 埋戻し

$$V = 131.14 = 131.14 \text{ m}^3$$

3, 残土

$$V = 179.72 - 131.14 \times 1/0.9 = 34.01 \text{ m}^3$$

[ボックスカルバート工]

1, プレキャストボックスカルバート (5700×4600×1450)

$$L = = 2.90 \text{ m}$$

$$N = = 2.00 \text{ 組}$$

2, シーリング (高弾性)

$$N = = 1.00 \text{ 箇所}$$

3, 均し基礎型枠

$$A = 0.400 \times 2.900 = 1.16 \text{ m}^2$$

4, 敷モルタル (空練り1:3, t=30mm)

$$A = 6.400 \times 0.030 \times 2.900 = 0.56 \text{ m}^2$$

5, 基礎コンクリート (24-8-25)

$$V = 6.600 \times 0.200 \times 2.900 = 3.83 \text{ m}^3$$

土量計算書

測 点	距 離	床掘りA			埋戻し（最大埋戻幅4m以上）			摘 要
		断面積	平均断面積	土 量	断面積	平均断面積	土 量	
①	—	54.6	—	—	42.1	—	—	
②	1.000	51.7	53.15	53.15	42.1	42.10	42.10	
③	1.700	47.5	49.60	84.32	42.1	42.10	71.57	
④	0.830	54.3	50.90	42.25	0.0	21.05	17.47	
合 計	3.530			179.72 m3			131.14 m3	

[土留擁壁工]

・プレキャスト擁壁

1, 基礎コンクリート型枠

$$\begin{aligned} A &= 4.100 \times 0.150 \times 4 \\ &+ 2.550 \times 0.150 \times 2 \\ &+ 2.100 \times 0.100 \times 2 \\ &+ 2.000 \times 0.100 \times 2 \end{aligned} = 4.05 \text{ m}^2$$

2, 基礎コンクリート (18-8-40)

$$\begin{aligned} A &= 4.100 \times 0.150 \times 2.550 \times 2 \\ &+ 2.100 \times 0.100 \times 2.000 \times 2 \end{aligned} = 3.98 \text{ m}^3$$

3, L型擁壁(H)3500×(B)2350×(L)2000

$$\begin{aligned} N &= 2 \times 2 \\ &= 4 \text{ 本} \\ &= 8.0 \text{ m} \end{aligned}$$

4, L型擁壁(H)2500×(B)1800×(L)2000

$$\begin{aligned} N &= 1 \text{ 本} \\ &= 2.0 \text{ m} \end{aligned}$$

5, 防護柵基礎工

$$L = 10.000 \times 1 + 10.000 \times 1 = 20.0 \text{ m}$$

6, 防護柵工

$$L = 10.000 \times 1 + 10.000 \times 1 = 20.0 \text{ m}$$

[橋面工]

1, 舗装工

・既設舗装撤去工

$$A = 6.300 \times 5.000 = 31.50 \text{ m}^2$$

・殻運搬

$$V = 31.500 \times 0.050 = 1.58 \text{ m}^3$$

・舗装新設 (t=80~112)

$$A = 4.920 \times 6.300 + 2.100 \times 6.400 = 44.436 \text{ m}^2$$

2, 縦目地設置工

1. ジョイント

$$L = = 6.260 \text{ m}$$

2. バックアップ材

$$L = = 0.140 \text{ m}$$

3. シール材

縦目地部 サイズ (140 mm × 100 mm × 30 mm) N = 1 ヶ所

$$V = 0.140 \times 0.100 \times 0.030 \times 1000 = 0.420 \text{ L}$$

4. 後打コンクリート

$$V = 6.260 \times 0.160 \times (0.090 + 0.090) / 2 + 6.260 \times 0.200 \times (0.100 + 0.132) / 2 = 0.235 \text{ m}^3$$

5. 通し筋 (D16)

$$W = 6.260 \times 1.560 \times 2 = 19.531 \text{ kg}$$

6. 差筋アンカー

$$N = = 25 \text{ 本}$$

7. インサート用鉄筋

$$W = 0.140 \times 1.560 \times 25 = 5.460 \text{ kg}$$

3, 橋梁用防護柵工

$$L = 6.400 \times 1 + 6.300 \times 1 = 12.700 \text{ m}$$

橋梁拡幅部（地覆工）

地覆設置工数量集計表

[illegible]

地覆設置工

工種・規格	算 式	数 量
地覆設置工		
0) 設置延長	$L = 6.400 = 6.40$	6.40 m
1) コンクリート工	$V = (0.330 + 0.362) \times 6.400 / 2$ $\times 0.600 = 1.33$ $W = 1.33 \times 2.30 = 3.06$	1.33 m ³ 3.06 t
2) 型枠工	$A1 = 0.330 \times 0.600 \times 1 = 0.20$ $A2 = 0.362 \times 0.600 \times 1 = 0.22$ $A3 = (0.330 + 0.362) \times 6.400 / 2 = 2.21$ $A4 = (0.330 + 0.362) \times 6.400 / 2 = 2.21$ $\Sigma A = 4.84$	0.20 m ² 0.22 m ² 2.21 m ² 2.21 m ² 4.84 m ²
3) コンクリートアンカー M12本体打込み式	$N = 50$	50 本
4) 鉄筋工	$W = 83$	83 kg

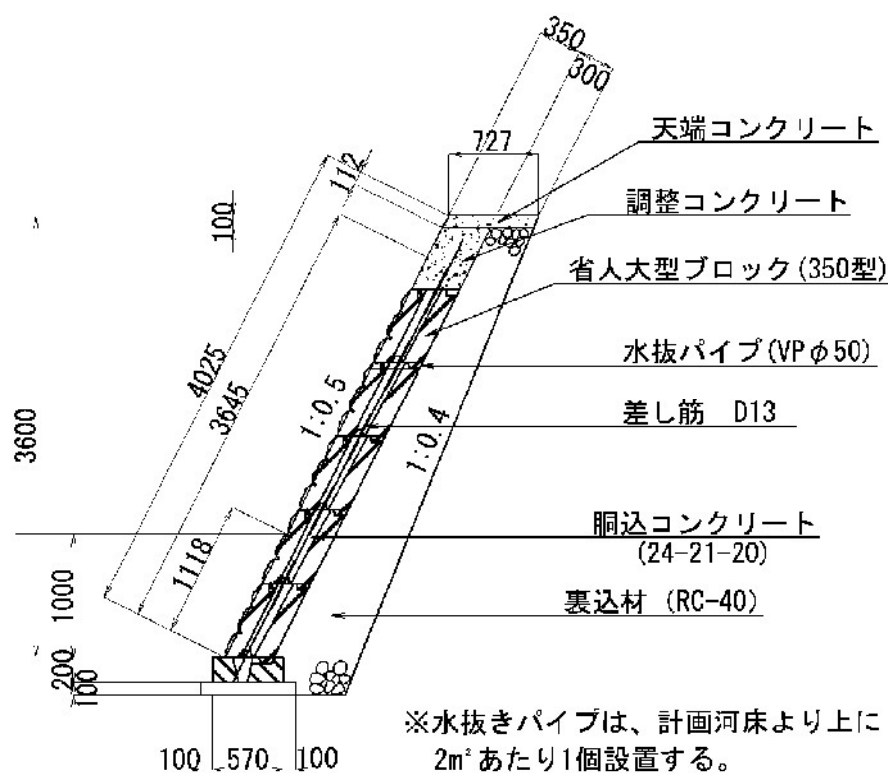
橋梁拡幅部（護岸工）

護 岸 工 数 量 集 計 表

種 別	細 別	規 格	単位	数量	計上
護岸工					
作業土工					
	掘削		m3	110.3	
	床堀		m3	140.1	
	切土計		m3	250.4	250.4
	埋戻		m3	87.4	
	盛土		m3	79.5	
	埋土計		m3	166.9	166.9
ブロック積工					
	ブロック積		m	19.2	
			m2	77.4	77.4
	胴込コンクリート	$\sigma_{ck}=18N$	m3	9.2	9.2
	裏込め材	RC-40	m3	38.1	38.1
	吸出防止材	河川護岸用	m2	78.7	78.7
	天端工 (A)	$\sigma_{ck}=18N$	m	18.9	
			m3	1.4	1.4
	基礎工		m	19.5	19.5
	小口止工	$\sigma_{ck}=18N$	箇所	4	
			m3	10.0	10.0
	目地板	樹脂発泡体(15倍)10mm	m2	10.3	10.3

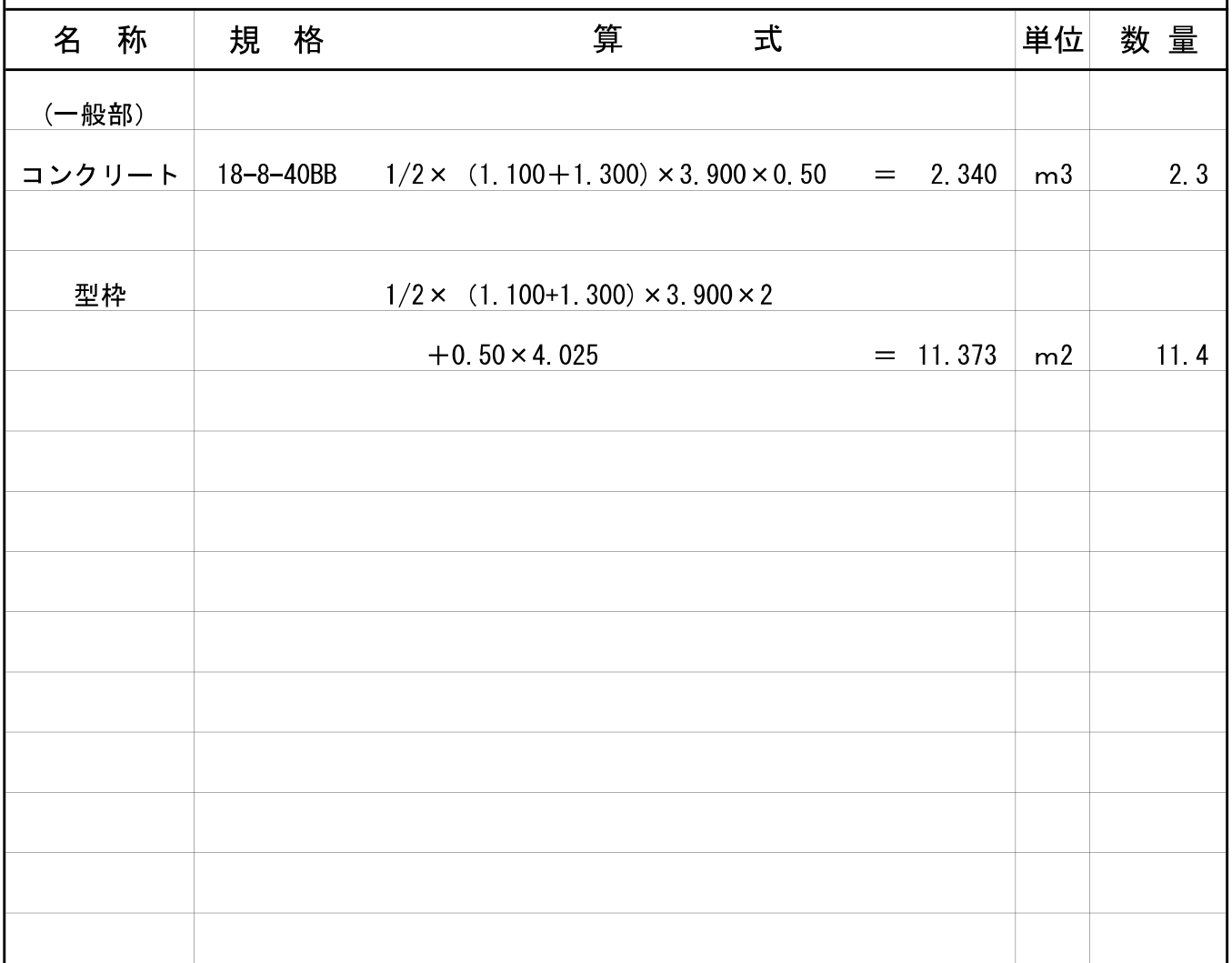
護岸工数量計算書

種 別	規 格	算 式	単位	数 量
作業土工				
掘削		$V = 0.24 \times 10.00 + 9.87 \times 10.932 = 110.299$	m3	110.3
床堀		$V = 4.46 \times 10.00 + 8.74 \times 10.932 = 140.146$	m3	140.1
切土計		$V = 110.299 + 140.146 = 250.445$	m3	250.4
埋戻		$V = (0.93 + 1.99) \times 10.00 + 2.08 \times 8.656 + 3.68 \times 10.932 = 87.434$	m3	87.4
盛土		$V = 7.95 \times 10.00 = 79.500$	m3	79.5
埋土計		$V = 87.434 + 79.5 = 166.934$	m3	166.9
ブロック積工				
ブロック積	控え350	$L = (9.000 + 11.369) / 2 + (9.932 + 8.146) / 2 = 19.224$	m	19.2
		$A = \{ (9.000 + 11.369) / 2 + (9.932 + 8.146) / 2 \} \times 4.025 = 77.375$	m2	77.4
胴込コンクリート	$\sigma_{ck}=18N$	$V = 19.224 \times 4.774 / 10 = 9.177$	m3	9.2
裏込め材	RC-40	$V = 19.224 \times 19.800 / 10 = 38.063$	m3	38.1
吸出防止材	河川護岸用	$A = 19.224 \times 40.920 / 10 = 78.663$	m2	78.7
天端工 (A)	$\sigma_{ck}=18N$	$L = 9.000 + 9.932 = 18.932$	m	18.9
		$V = 18.932 \times 0.732 / 10 = 1.386$	m3	1.4
基礎工	$\sigma_{ck}=18N$	$L = 11.369 + 8.146 = 19.515$	m	19.5
小口止工	$\sigma_{ck}=18N$	$N = 2 \times 2 = 4$	箇所	4
		$V = 3 \times 2.340 + 2.967 = 9.987$	m3	10.0
目地板	樹脂発泡体 (15倍)10mm	左岸側 右岸下流 右岸上流 $N = 4 \text{箇所} + 1 \text{箇所} + 2 \text{箇所} = 7$	箇所	7
		$A = 5 \times 1.370 + 2 \times 1.731 = 10.312$	m2	10.3



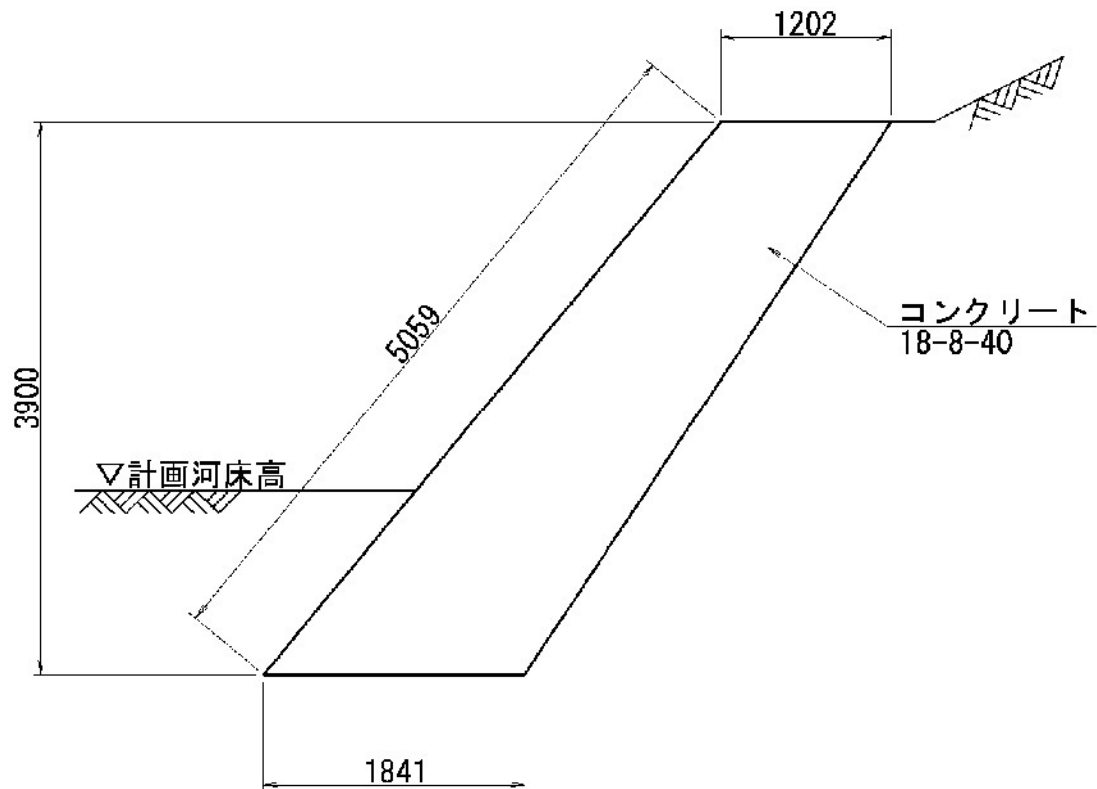
名 称	規 格	算 式	単位	数 量
間知ブロック	控え350	$3.913 \times 10.000 = 39.130$	m2	39.1
胴込コンクリート	18-8-25BB	$3.913 \times 0.122 \times 10.000 = 4.774$	m3	4.8
裏込め材	RC-40	$1.980 \times 10.000 = 19.800$	m2	19.8
水抜きパイプ	VU φ50	$3.913 \times 10.000 / 2 = 19.565$	本	19.6
		$0.450 \times 20 = 9.000$	m	9.0
吸出防止材	水抜き孔用	$0.300 \times 0.300 \times 20 = 1.800$	m2	1.8
	河川護岸用	$4.092 \times 10.000 = 40.920$	m2	40.9
目地材	樹脂発泡体 t = 10mm	$3.913 \times 0.35 = 1.370$	m2	1.4
		$(5.059 - 0.112) \times 0.35 = 1.731$	m2	1.7

1ヶ所 当り

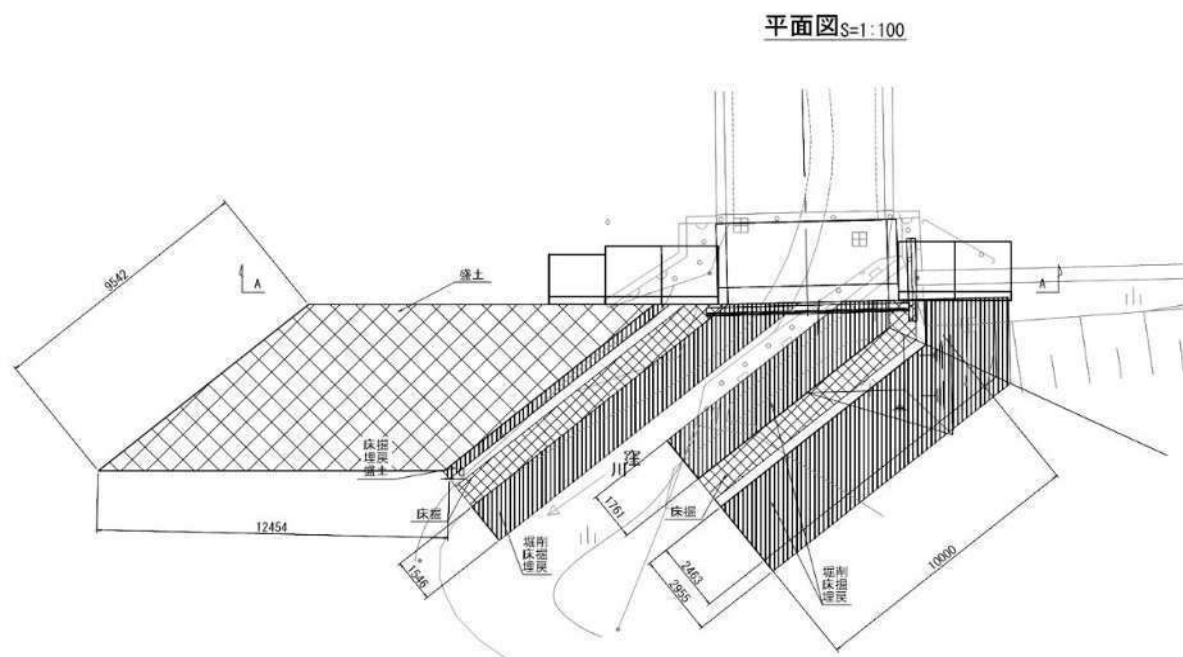
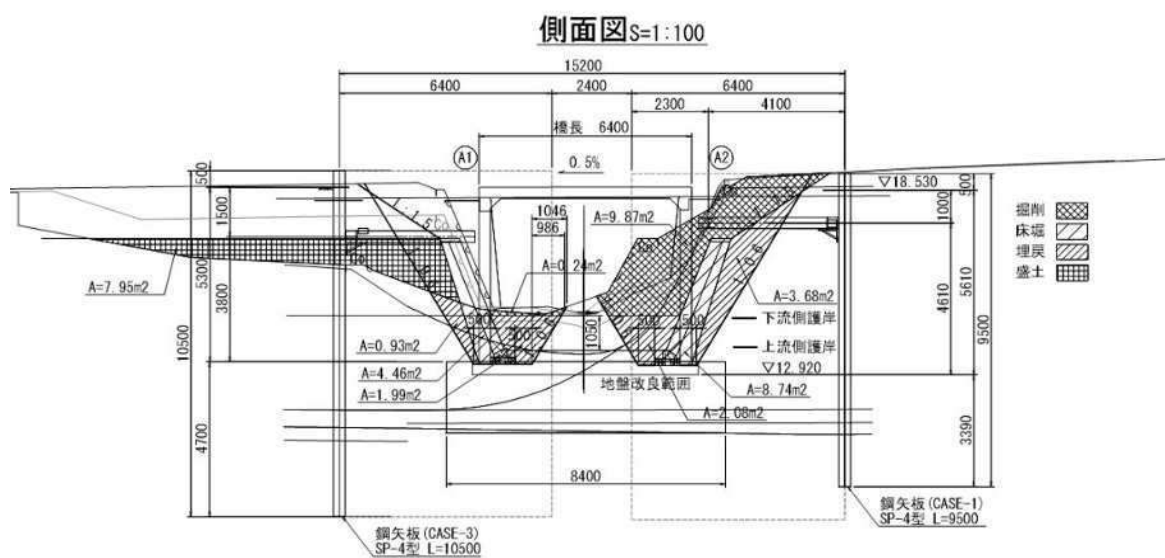


小口止工

1ヶ所 当り

[illegible]

護岸掘削土工添付図



橋梁拡幅部（仮設工）

仮土留工数量集計表

種 別	細 別	規 格	単位	数量	合計
仮土留工					
	鋼矢板	SP-4型 SY295	kg	41,322	41,322
	コーナー鋼矢板	SP-C4コーナ SY295	kg	2,242	2,242
	縁切り鋼矢板	SP-4型 SY295	kg	8,409	8,409
		計	kg	51,973	51,973
	腹起し	H300×300×10×15 SS400	kg	1,622	1,622
		H350×350×12×19 SS400	kg	1,818	1,818
	キリンジャッキ	H300用	kg	0	0
		計	kg	3,440	3,440
(鋼矢板内訳)					
	10.5m ×	25枚＝	262.5	m	
	9.5m ×	39枚＝	370.5	m	
	12.5m ×	4枚＝	50.0	m	
	計	68枚	683.0	m	
平均矢板長	683.0m ÷	68枚＝	10.04	m	
平均打込長	10.0m －	0.5m＝	9.54	m	
(腹起し内訳)		主部材	kg	3,440	3,440
		副部材 (A) 22%	kg	756	756
	仮設材運搬	上記計	kg	4,196	4,196
		副部材 (B) 4%	kg	137	137
	設置・撤去	上記計	kg	4,333	4,333
	仮設材運搬	51,973+4,196＝	kg	56,169	56,169

仮土留工数量表

(A 1 橋台)

名 称		規 格	長 さ (m)	数 量	単位質量 (kg/m)	単位質量 (kg/本)	質 量 (kg)	備 考
腹 起		H300×300×10×15	3.880	1	100	388.00	388	SS400
腹 起		H300×300×10×15	3.430	1	100	343.00	343	SS400
隅火打		H300×300×10×15	3.748	1	100	374.80	375	SS400
主部材総合計							1,106	kg
副部材（A）	主部材 × 22%						243	kg
副部材（B）	主部材 × 4%						44	kg
副部材（A）～（B）合計							287	kg
部材総合計							1,393	kg
鋼矢板		SP-4型	10.500	18	76.100	799.05	14,383	SY295
コーナー鋼矢板		SP-C4コーナー	10.500	1	76.000	798.00	798	SY295
縁切り鋼矢板		SP-4型	10.500	6	76.100	799.05	4,794	SY295
鋼矢板合計							19,975	kg
総 合 計							21,368	kg

仮土留工数量表

(A 2 橋台)

名 称		規 格	長 さ (m)	数 量	単位質量 (kg/m)	単位質量 (kg/本)	質 量 (kg)	備 考
腹 起		H350×350×12×19	4.180	1	150	627.00	627	SS400
腹 起		H350×350×12×19	2.960	1	150	444.00	444	SS400
腹 起		H350×350×12×19	4.980	1	150	747.00	747	SS400
切 梁		H300×300×10×15	2.460	1	100	246.00	246	SS400
隅火打		H300×300×10×15	1.348	2	100	134.80	270	SS400
主部材総合計							2,334	kg
副部材（A）	主部材 × 22%						513	kg
副部材（B）	主部材 × 4%						93	kg
副部材（A）～（B）合計							606	kg
部材総合計							2,940	kg
鋼矢板		SP-4型	9.500	32	76.100	722.95	23,134	SY295
コーナー鋼矢板		SP-C4コーナー	9.500	2	76.000	722.00	1,444	SY295
縁切り鋼矢板		SP-4型	9.500	5	76.100	722.95	3,615	SY295
鋼矢板		SP-4型	12.500	4	76.100	951.25	3,805	SY295
鋼矢板合計							31,998	kg
総 合 計							34,938	kg

注1) 副部材Aは、主部材質量×0.22の値とする。

注2) 副部材Bは、主部材質量×0.04の値とする。

仮設工

1. 作業ヤード整備工

(1) ヤード造成

$$A = 40 \times 40 = 1,600 \text{ m}^2$$

$$V = 1,600 \times 1.00 \text{ (想定平均盛土厚)} = 1,600 \text{ m}^3$$

(2) 敷砂利

$$A = 40 \times 40 \text{ (RC-40 t=100mm)} = 1,600 \text{ m}^2$$

$$V = 1,600 \times 0.10 \text{ (想定平均盛土厚)} = 160 \text{ m}^3$$

(3) ヤード撤去

$$A = 40 \times 40 \text{ (RC-40 t=100mm)} = 1,600 \text{ m}^2$$

$$V = 1,600 \times 1.10 \text{ (撤去厚)} = 1,760 \text{ m}^3$$

2. 仮水路工

(1) 高密度ポリエチレン管

$$L = 25 \times 2 \text{ (}\phi 600\text{)} = 50 \text{ m}$$

(2) 大型土のう

$$L = 5 \times 2 \text{ (通常型)} = 10 \text{ 袋}$$

(3) ポンプ排水

$$N = 3 \text{ (函渠工・護岸工[左岸・右岸])} = 3 \text{ 箇所}$$