

# 数 量 総 括 表

1

項 目		規格・仕様	単位	数 量	備 考
土工	掘削工				
	掘削		m3	6,632	
	掘削(水路横断部)		m3	14	
	表土掘削	t=15cm A=1.0030ha	m3	1,505	
	盛土工				
	盛土	現地発生土	m3	657	
	盛土(起点部)	現地発生土	m3	38	
	切土面整形		m2	79	
	残土処理	南魚沼市5,462m³、須原250m³	m3	5,912	
	残土処理(表土)	板木1305m³、十日町200m³	m3	1,505	
	作業土工				
	床堀		m3	125	
	基面整正		m2	128	
	埋戻し	現地発生土	m3	78	
コンクリート工	重力式擁壁				
	コンクリート	18-8-40	m3	0.6	
	地覆コンクリート				
	コンクリート	18-8-40	m3	2.9	
	型枠		m2	11.0	
	鉄筋	SD345 D13	kg	76.6	
	インサート	M12-50	個	56	

# 数量総括表

2

項目		規格・仕様	単位	数量	備考
排水路工	自由勾配側溝	B300×H400	m	32.0	
	自由勾配側溝	B300×H500	m	34.0	
	自由勾配側溝	B300×H600	m	34.0	
	自由勾配側溝	B300×H700	m	34.0	
	自由勾配側溝	B500×H700	m	49.9	
	コンクリート蓋	B300用 ℓ=500mm	枚	108	
	グレーチング蓋	B300用 ℓ=1000mm	枚	13	
	コンクリート蓋	B500用 ℓ=500mm	枚	40	
	グレーチング蓋	B500用 ℓ=1000mm	枚	5	
構造物撤去工	施設撤去				
	ガードレール	Gr-B4-B（撤去・再利用）	m	8.4	
	縞鋼板蓋	φ 500	枚	1	
	縞鋼板蓋	φ 700	枚	1	
	構造物取壊し				
	無筋コンクリート		m3	173.7	
	コンクリート殻処理		m3	173.7	408.1t
	有筋コンクリート		m3	15.2	
	コンクリート殻処理		m3	15.2	37.9t
	張コンクリート切断	t=10cm以下	m	1.6	
	舗装版取壊し				
	アスファルト舗装版切断	t=10cm以下	m	7.9	
	アスファルト舗装版取壊し	t=5cm	m2	33.4	
	アスファルト殻処理		m3	3.9	9.2t

数量総括表

3

[illegible]

工種：土工

名 称	位 置 ・ 計 算	数 量	単位
土工			
掘削工			
掘削	土工数量計算書より	6631.90	m3
掘削（水路横断部）		14.45	m3
床掘	作業土工集計表より	124.84	m3
	切土計	6771.19	m3
盛土工			
盛土	土工数量計算書より	657.00	m3
盛土（起点部）		38.42	m3
埋戻し	作業土工集計表より	78.41	m3
	盛土計	773.83	m3
	土量補正 $786.02 \times \text{補正係数} 1.11 = 872.48$	858.95	m3
切土面整形	土工数量計算書より 右側	79.20	m2
基面整生	作業土工集計表より	127.82	m2
残土処理	切土計－盛土計（補正後） $6790.92 - 872.48 = 5918.44$	5912.24	m3
表土掘削	撤去平面図より $t=15\text{cm} \times 10030\text{m}^2$	1504.50	m3
残土処理		1504.50	m3

# 作業土工集計表

工 種		延長 (m) 個数 (N)	作業土工			
			床掘 (m3)	埋戻し (m3)	基面整正 (m2)	
本工	土工数量計算書より		89. 5	51. 5	—	
	起点部土工より		28. 94	19. 96	—	
	計		118. 44	71. 46	0. 00	
水路工	自由勾配側溝 B300×H400	32. 00	—	—	19. 52	
	自由勾配側溝 B300×H500	34. 00	—	—	20. 74	
	自由勾配側溝 B300×H600	34. 00	—	—	21. 42	
	自由勾配側溝 B300×H700	34. 00	—	—	21. 42	
	自由勾配側溝 B500×H700	49. 90	—	—	41. 92	
	集水枡M2-B800×L800×H1000	1. 00	3. 76	2. 15	1. 44	
	計		3. 76	2. 15	126. 46	
コンクリート工	重力式擁壁	0. 75m×2箇所	—	—	1. 36	
	計		0. 00	0. 00	1. 36	
撤去工	重力式擁壁取壊し	0. 75m×2箇所	0. 64	0. 00	—	
	地覆コンクリート取壊し	3. 48m×2箇所	2. 00	4. 80	—	
	計		2. 64	4. 80	0. 00	
合計			124. 84	78. 41	127. 82	

計算对照名称		掘 削1						掘 削2			
測 点	距 離	面 積	平均面積	体 積	摘 要	測 点	距 離	面 積	平均面積	体 積	摘 要
NO. 0		0. 0									
	3. 00		29. 50	88. 5							
+3. 0		59. 0									
	44. 00		65. 55	2884. 2							
+47. 0		72. 1									
	25. 00		66. 80	1670. 0							
+72. 0		61. 5									
	25. 00		49. 05	1226. 3							
+97. 0		36. 6									
	27. 00		23. 10	623. 7							
+124. 0		9. 6									
	29. 00		4. 80	139. 2							
+153. 0		0. 0									
					小 計						
					6631. 9						
	153. 00			累 計	6631. 9						



計算对照名称		1 床 掘					2 床 掘				
測 点	距 離	面 積	平均面積	体 積	摘 要	測 点	距 離	面 積	平均面積	体 積	摘 要
NO. 0		0. 5									
	3. 00		0. 55	1. 7							
+3. 0		0. 6									
	44. 00		0. 65	28. 6							
+47. 0		0. 7									
	25. 00		0. 70	17. 5							
+72. 0		0. 7									
	25. 00		0. 70	17. 5							
+97. 0		0. 7									
	27. 00		0. 65	17. 6							
+124. 0		0. 6									
	11. 00		0. 60	6. 6							
+135. 0		0. 6									
					小 計						
					89. 5						
	135. 00			累 計	89. 5						

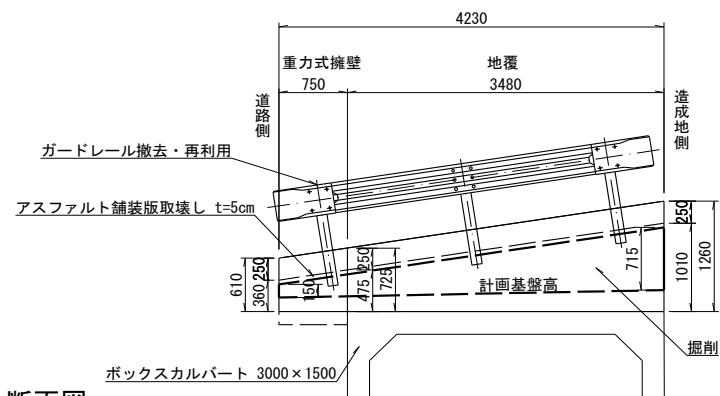


計算対照名称		埋 戻 し1					埋 戻 し2				
測 点	距 離	面 積	平均面積	体 積	摘 要	測 点	距 離	面 積	平均面積	体 積	摘 要
NO. 0		0. 3									
	3. 00		0. 35	1. 1							
+3. 0		0. 4									
	44. 00		0. 40	17. 6							
+47. 0		0. 4									
	25. 00		0. 40	10. 0							
+72. 0		0. 4									
	25. 00		0. 40	10. 0							
+97. 0		0. 4									
	27. 00		0. 35	9. 5							
+124. 0		0. 3									
	11. 00		0. 30	3. 3							
+135. 0		0. 3									
					小 計						
					51. 5						
	135. 00			累 計	51. 5						

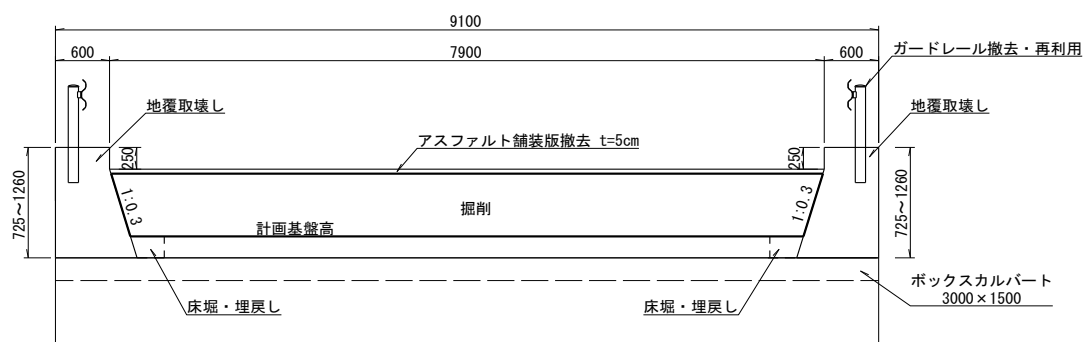
計算対照名称		切土法面整形 右側						切土法面整形 右側			
測 点	距 離	長さ	平均長さ	面 積	摘 要	測 点	距 離	長さ	平均長さ	面 積	摘 要
NO. 0		0. 0									
	3. 00		0. 00	0. 0							
+3. 0		0. 0									
	44. 00		0. 20	8. 8							
+47. 0		0. 4									
	25. 00		0. 50	12. 5							
+72. 0		0. 6									
	25. 00		0. 75	18. 8							
+97. 0		0. 9									
	27. 00		1. 00	27. 0							
+124. 0		1. 1									
	11. 00		1. 10	12. 1							
+135. 0		1. 1									
					小 計						
					79. 2						
	135. 00			累 計	79. 2						

略义：

側面図



断面図

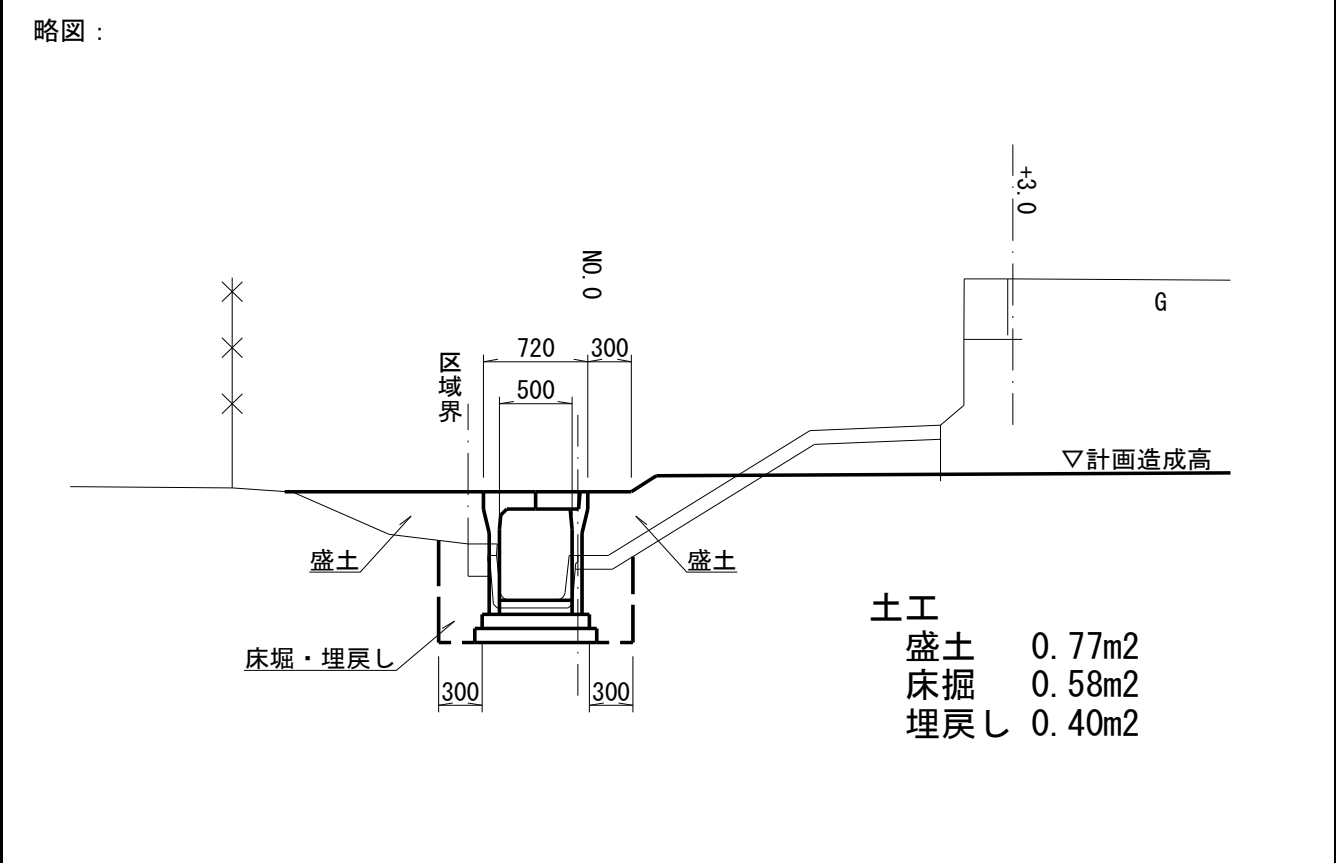
[illegible]

起点部土工	L=49.9m
-------	---------

略図：

The drawing shows a cross-section of a manhole. The main structure is a concrete box with a top width of 720mm and a bottom width of 500mm. The height of the box is 300mm. The box is surrounded by a 300mm wide base layer labeled '盛土' (fill). The base layer is further labeled '床掘・埋戻し' (excavation and backfill). The top of the box is at elevation +3.0. To the right, a horizontal line indicates the '▽計画造成高' (planned ground level). A vertical line on the left is marked with 'X' symbols. The drawing is labeled 'No. 0' and '区域界' (area boundary).

土工	
盛土	0.77m <sup>2</sup>
床掘	0.58m <sup>2</sup>
埋戻し	0.40m <sup>2</sup>



略図：

The drawing shows a cross-section of a manhole. The main structure is a concrete box with a top width of 720mm and a bottom width of 500mm. The height of the box is 300mm. The box is surrounded by a 300mm wide base layer labeled '盛土' (fill). The base layer is further labeled '床掘・埋戻し' (excavation and backfill). The top of the box is at elevation +3.0. To the right, a horizontal line indicates the '▽計画造成高' (planned ground level). A vertical line on the left is marked with 'X' symbols. The drawing is labeled 'No. 0' and '区域界' (area boundary).

土工	
盛土	0.77m <sup>2</sup>
床掘	0.58m <sup>2</sup>
埋戻し	0.40m <sup>2</sup>

[illegible]

工種：舗装工

名 称	位 置 ・ 計 算	数 量	単 位
アスファルト舗装	水路横断部		
表層			
⑦密粒度アスコン(新20FH)改質 I 型 t=5cm		33.42	m2
路盤			
アスファルト再生クラッシャーラン(ARC-40) t=15cm		33.42	m2

略图：

## 9100

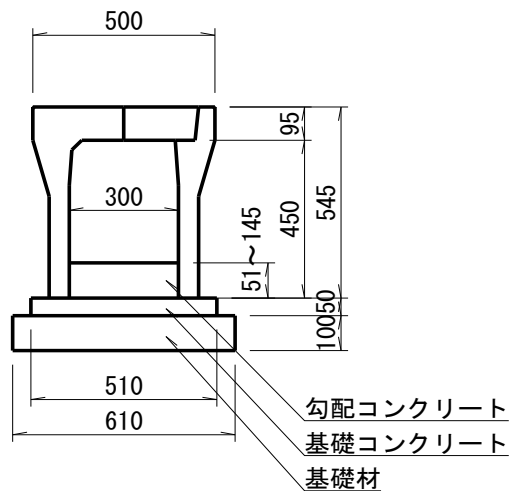
[illegible]

工種：水路工

名 称	位 置 ・ 計 算	数 量	単位
自由勾配側溝			
FU-B300×H400	N0.0+0.9 ～ +34.9 右側	32.00	m
FU-B300×H500	N0.0+34.9 ～ +68.9 右側	34.00	m
FU-B300×H600	N0.0+68.9 ～ +102.9 右側	34.00	m
FU-B300×H700	N0.0+102.9 ～ +134.9 右側	34.00	m
	B300 合計	134.00	m
勾配コンクリート			
	FU-B300×H400	0.94	m3
	FU-B300×H500	1.04	m3
	FU-B300×H600	1.05	m3
	FU-B300×H700	1.06	m3
	B300 合計	4.09	m3
グレーチング蓋			
B300用 $\phi=1000\text{mm}$	$134.0\text{m} \div 10.0\text{m} = 13.40 \div 13$	13	枚
コンクリート蓋			
B300用 $\phi=500\text{mm}$	$134.0\text{m} - 13 \times 2 = 108.00 \div 108$	108	枚
自由勾配側溝			
FU-B500×H700	N0.0付近 横断方向	49.90	m
勾配コンクリート	FU-B500×H700	2.50	m3
グレーチング蓋			
B500用 $\phi=1000\text{mm}$	$49.9\text{m} \div 10.0\text{m} = 4.99 \div 5$	5	枚
コンクリート蓋			
B500用 $\phi=500\text{mm}$	$49.9\text{m} - 5 \times 2 = 39.9 \div 40$	40	枚
集水桝			
M2-B800×L800×H1000	N0.0+1.2 ～ N0.0+20.0 右側	1	箇所
縞鋼鉄蓋			
S2-B800×L800	2枚1組で使用	2	枚

# 自由勾配側溝 FU-B300×H400

略図：

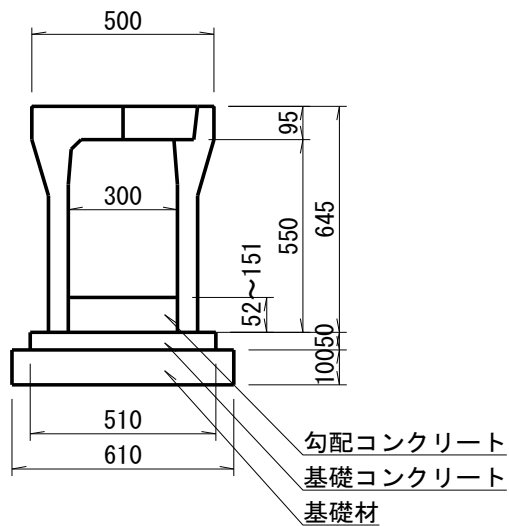


細 目	計 算 式	単位	数量	
自由勾配側溝 FU-B300×H400		m	32.00	
側溝		m	32.00	
基礎コンクリート	$V=0.51 \times 0.05 \times 32.00$	m <sup>3</sup>	0.82	
型枠	$A=0.05 \times 2 \times 32.00$	m <sup>2</sup>	3.20	
基礎材	$V=0.61 \times 0.10 \times 32.00$	m <sup>3</sup>	1.95	
勾配コンクリート	$V=(0.051+0.145) \div 2 \times 0.30 \times 32.00$	m <sup>3</sup>	0.94	
基面整正	$A=0.61 \times 32.00$	m <sup>2</sup>	19.52	



# 自由勾配側溝 FU-B300×H500

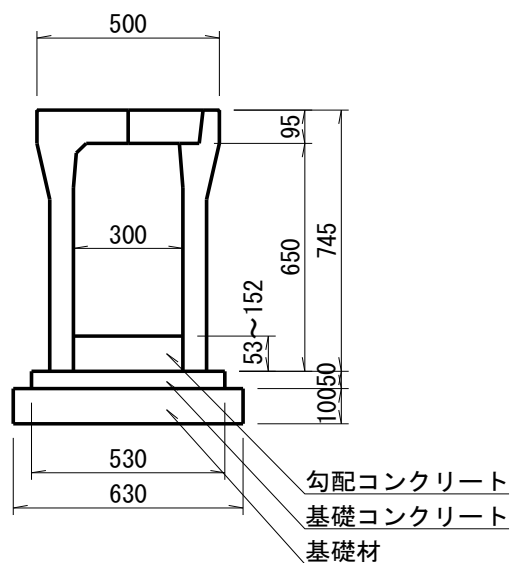
略図：



細 目	計 算 式	単位	数量	
自由勾配側溝 FU-B300×H500		m	34.00	
側溝		m	34.00	
基礎コンクリート	$V=0.51 \times 0.05 \times 34.00$	m <sup>3</sup>	0.87	
型枠	$A=0.05 \times 2 \times 34.00$	m <sup>2</sup>	3.40	
基礎材	$V=0.61 \times 0.10 \times 34.00$	m <sup>3</sup>	2.07	
勾配コンクリート	$V=(0.052+0.151) \div 2 \times 0.30 \times 34.00$	m <sup>3</sup>	1.04	
基面整正	$A=0.61 \times 34.00$	m <sup>2</sup>	20.74	

自由勾配側溝 FU-B300×H600

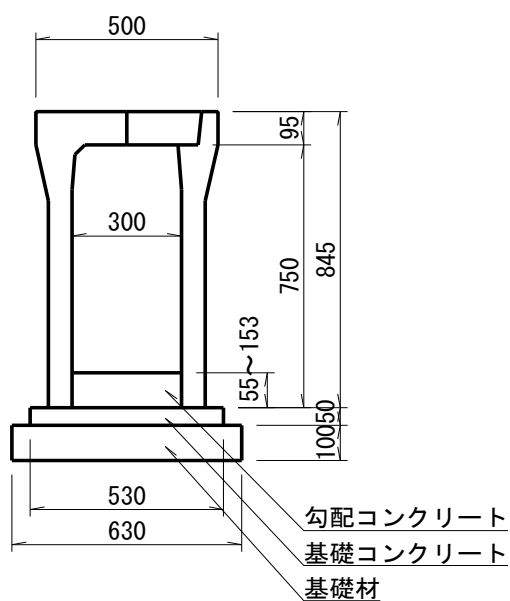
略図：



細 目	計 算 式	単位	数量	
自由勾配側溝 FU-B300×H600		m	34.00	
側溝		m	34.00	
基礎コンクリート	$V=0.53 \times 0.05 \times 34.00$	m <sup>3</sup>	0.90	
型枠	$A=0.05 \times 2 \times 34.00$	m <sup>2</sup>	3.40	
基礎材	$V=0.63 \times 0.10 \times 34.00$	m <sup>3</sup>	2.14	
勾配コンクリート	$V=(0.053+0.152) \div 2 \times 0.30 \times 34.00$	m <sup>3</sup>	1.05	
基面整正	$A=0.63 \times 34.00$	m <sup>2</sup>	21.42	

# 自由勾配側溝 FU-B300×H700

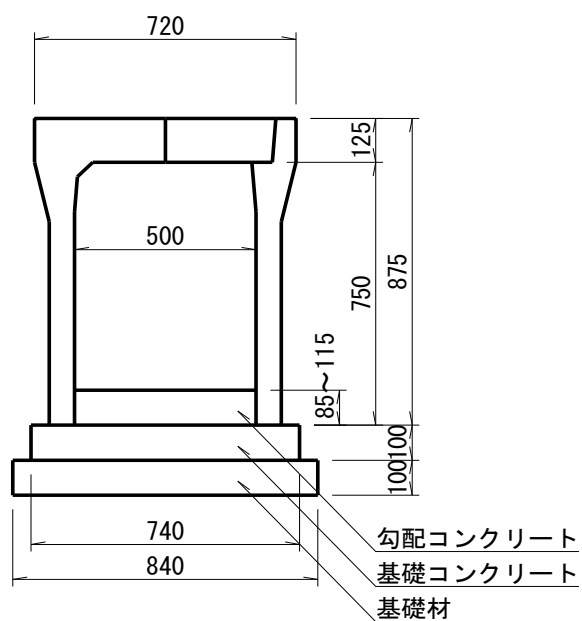
略図：



細 目	計 算 式	単位	数量	
自由勾配側溝 FU-B300×H700		m	34.00	
側溝		m	34.00	
基礎コンクリート	$V=0.53 \times 0.05 \times 34.00$	m <sup>3</sup>	0.90	
型枠	$A=0.05 \times 2 \times 34.00$	m <sup>2</sup>	3.40	
基礎材	$V=0.63 \times 0.10 \times 34.00$	m <sup>3</sup>	2.14	
勾配コンクリート	$V=(0.055+0.153) \div 2 \times 0.30 \times 34.00$	m <sup>3</sup>	1.06	
基面整正	$A=0.63 \times 34.00$	m <sup>2</sup>	21.42	

自由勾配側溝 FU-B500×H700

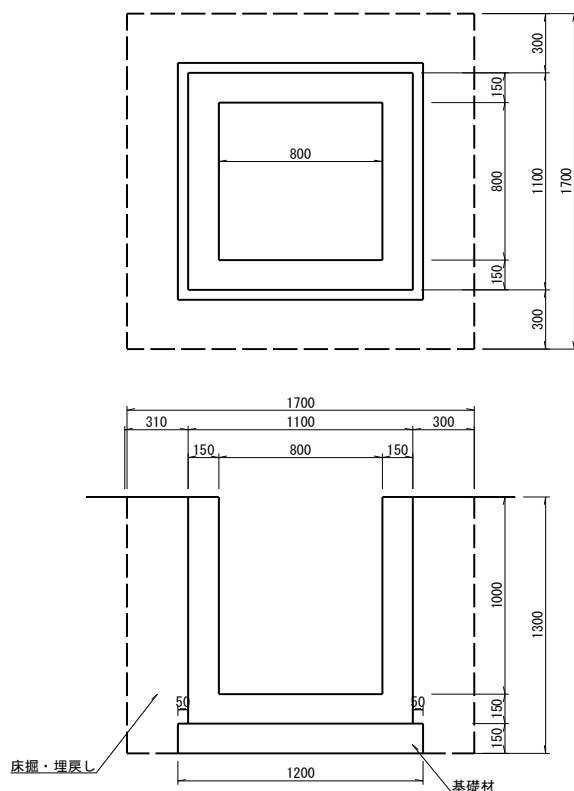
略図：



細 目	計 算 式	単位	数量	
自由勾配側溝 FU-B500×H700		m	49.90	
側溝		m	49.90	
基礎コンクリート	$V=0.74 \times 0.10 \times 49.90$	m <sup>3</sup>	3.69	
型枠	$A=0.10 \times 2 \times 49.90$	m <sup>2</sup>	9.98	
基礎材	$V=0.84 \times 0.10 \times 49.90$	m <sup>3</sup>	4.19	
勾配コンクリート	$V=(0.085+0.115) \div 2 \times 0.50 \times 49.90$	m <sup>3</sup>	2.50	
基面整正	$A=0.84 \times 49.90$	m <sup>2</sup>	41.92	

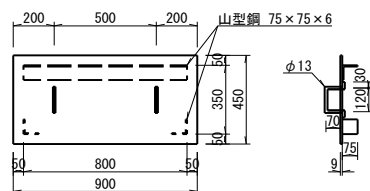
# 集水桝 M2-B800×L800×H1000

略図：



縞鋼板蓋 S2-B800×L800

2枚1組で使用



細 目	計 算 式	単位	数量	
集水桝 M2-B800×L800×H1000		箇所	1.00	
コンクリート	新潟県土木部標準設計図集より	m <sup>3</sup>	0.63	
型枠	新潟県土木部標準設計図集より	m <sup>2</sup>	7.20	
基礎材	新潟県土木部標準設計図集より	m <sup>3</sup>	1.44	
縞鋼板蓋 S2-B800×L800	新潟県土木部標準設計図集より	枚	2.00	2枚1組で使用
床掘	$V=1.70 \times 1.70 \times 1.30$	m <sup>3</sup>	3.76	
埋戻し	$V=(1.70 \times 1.70 \times 1.30) - (1.10 \times 1.10 \times 1.15) - (1.20 \times 1.20 \times 0.15)$	m <sup>3</sup>	2.15	
基面整正	$A=1.20 \times 1.20$	m <sup>2</sup>	1.44	

工種：コンクリート構造物工

名 称	位 置 ・ 計 算	数 量	単位
地覆コンクリート	水路横断部 L=3.48m×2箇所（上下流）		
コンクリート		2.94	m3
型枠		11.00	m2
鉄筋 D13		76.56	kg
インサート M12-50		56.00	個
重力式擁壁	水路横断部 L=0.75m×2箇所（上下流）		
コンクリート		0.58	m3
型枠		2.64	m2
目地材 t=10mm		0.80	m2
基礎材 t=15cm		0.20	m3
張コンクリート t=10cm		0.04	m3
基礎材 t=15cm		0.08	m3

略义：

Technical drawing of a wall section showing a cross-section of a wall with a window. The wall has a total height of 600mm and a total width of 3480mm. The window is 138250-3250mm wide and 115mm high. The wall is made of heavy concrete (重力式擁壁) with a thickness of 750mm. The window is labeled "目地材 t=10mm" and "D13". The window is divided into 10 vertical sections, each 100mm wide. The window is set back 100mm from the outer wall face.

Technical drawing of a roof structure showing a cross-section and a plan view.

**Cross-section (Left):**

- Total height: 610
- Base height: 625
- Top height: 100
- Intermediate heights: 577, 227, 300
- Roof slope: 115
- Roof width: 13#250=3250
- Roof material: 目地材 t=10mm

**Plan view (Right):**

- Total width: 3480
- Base width: 300
- Top width: 100
- Intermediate widths: 292, 642
- Roof slope: 115

**Labels:**

- 重力的な壁 (Gravity Wall)
- 地盤 (Ground)
- 目地材 t=10mm
- ③-1 ~ 14 D13
- ① D13
- ③-1 ~ 14 D13

[illegible]

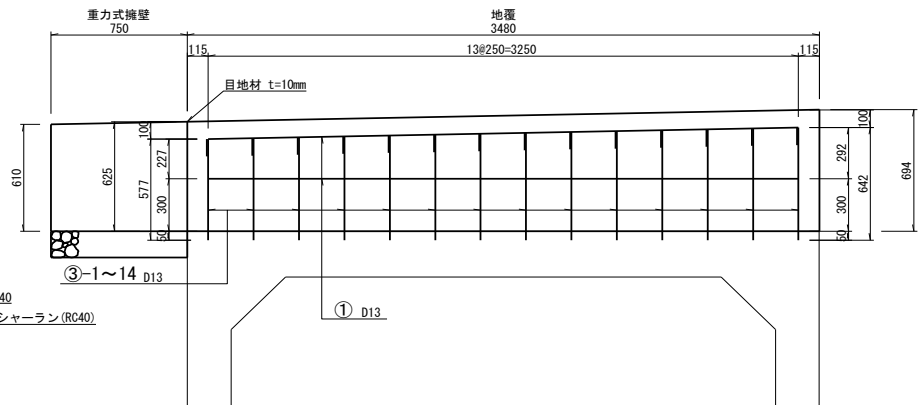
# 重力式擁壁

略図：

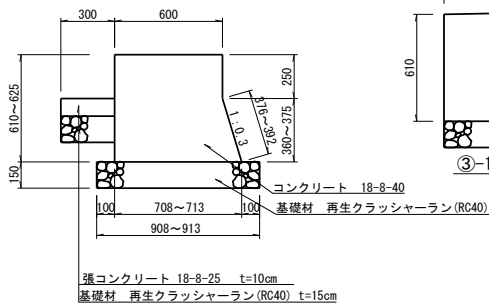
平面図



側面図



重力式擁壁断面図



細 目	計 算 式	単位	単位数量	数量
重力式擁壁		箇所	1.00	2.00
コンクリート	$V = \left[ \{0.60 \times 0.25 + (0.60 + 0.708) / 2 \times 0.360\} + \{0.60 \times 0.25 + (0.60 + 0.713) / 2 \times 0.375\} \right] / 2 \times 0.75$	m3	0.29	0.58
型枠	$A = \{ (0.610 + 0.625) / 2 + 0.250 + (0.376 + 0.392) / 2 \} \times 0.75 + \{0.60 \times 0.25 + (0.60 + 0.708) / 2 \times 0.360$	m2	1.32	2.64
目地材 t=10mm	$A = 0.60 \times 0.25 + (0.60 + 0.713) / 2 \times 0.375$	m2	0.40	0.80
基礎材 t=15cm	$V = (0.908 + 0.913) / 2 \times 0.15 \times 0.75$	m3	0.10	0.20
張コンクリート t=10cm	$V = 0.30 \times 0.10 \times 0.81$	m3	0.02	0.04
基礎材 t=15cm	$V = 0.30 \times 0.15 \times 0.81$	m3	0.04	0.08
基面整正	$A = (0.908 + 0.913) / 2 \times 0.75$	m2	0.68	1.36



工種：防護柵工

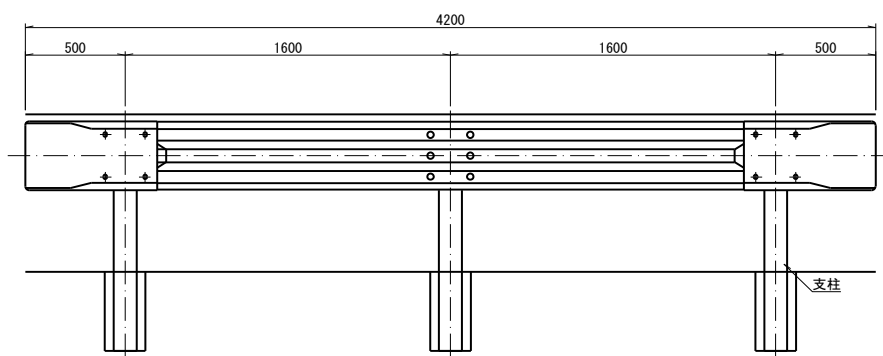
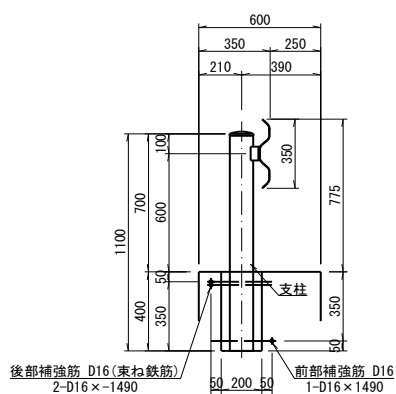
名 称	位 置 ・ 計 算	数 量	単位
ガードレール			
Gr-B4-B（再利用品）	水路横断部 L=4.2m×2箇所（上下流）	8.40	m
補強鉄筋 D16		38.84	kg

略図：

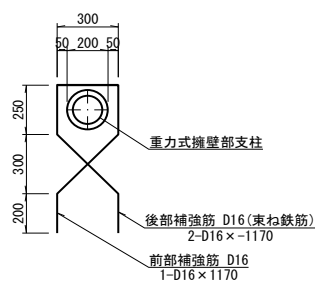
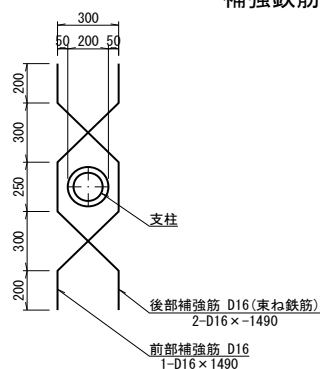
断面図

Gr-B4-B

側面図



補強鉄筋

[illegible]

工種：撤去工

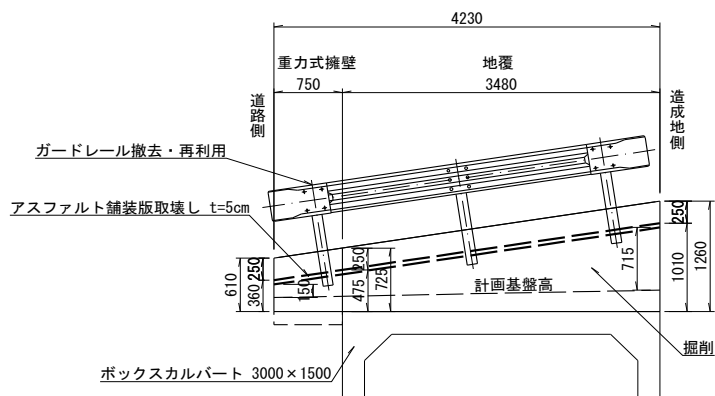
名 称	位 置 ・ 計 算	数 量	単位
構造物取壊し工			
アスファルト舗装取壊し			
舗装版切断t=10cm以下	水路横断部	7.90	m
舗装版取壊しt=5cm	水路横断部 (W×L) 7.90×4.23	33.42	m2
アスファルト殻処理	体積 33.42m2 × 0.05m	3.93	m3
	重量 3.93m3 × 2.35t/m3	9.24	t
コンクリート構造物取壊し			
コンクリート切断t=10cm以下	張コンクリート L=0.8m×2箇所	1.60	m
無筋コンクリート			
重力式擁壁	水路横断部 L=0.75m×2箇所	0.64	m3
張コンクリート	水路横断部 t=10cm L=0.81m×2箇所	0.04	m3
重力式擁壁	水路横断部 水路沿い上流 L=8.4m	3.69	m3
重力式擁壁	水路横断部 水路沿い下流 L=3.1m	1.36	m3
擁壁	起点部 L=54.5m	19.62	m3
張コンクリート	起点部 t=10cm L=54.8m	16.06	m3
コンクリート水路	圃場排水路 右側 +3.0～+34.6 L=31.6m	38.27	m3
コンクリート水路	圃場排水路 右側 +34.6～+64.2 L=29.6m	28.39	m3
コンクリート水路	圃場排水路 右側 +64.2～+94.8 L=30.6m	22.37	m3
コンクリート水路	圃場排水路 右側 +94.8～+124.7 L=29.9m	20.57	m3
コンクリート水路	圃場排水路 右側 +124.7～+154.2 L=29.5m	20.36	m3
嵩上コンクリート	起点部BF-1-500嵩上 L=51.1m	2.30	m3
	合計	173.67	m3
コンクリート殻処理	重量 174.40m3 × 2.35t/m3	408.12	t
有筋コンクリート			
地覆コンクリート	水路横断部 L=3.48m×2箇所	4.80	m3
U型側溝 PU1-300A	排水路 右側 NO.0+0.5～+135.0 L=134.5m	6.46	m3
ベンチフレーム BF-1-500	排水路 起点部 L=51.1m+2.5m L=53.6m	3.54	m3
給水桝400*400*500	圃場取水 終点側 N=2基	0.12	m3
ヒューム管φ400	圃場取水 左側 +47.0付近 L=0.75m	0.04	m3
ヒューム管φ600	井戸 左側 +3.0付近 L=2.00m	0.20	m3
	合計	15.16	m3
コンクリート殻処理	重量 15.16m3 × 2.50t/m3	37.90	t

工種：撤去工

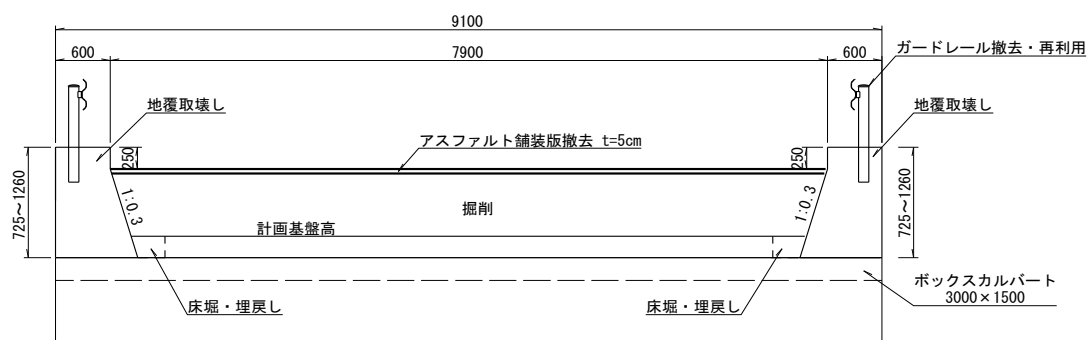
名 称	位 置 ・ 計 算	数 量	単位
施設撤去工			
ガードレールGr-B4-B	水路横断部 L=4.2m×2箇所 (撤去・再利用)	8.40	m
縞鋼板蓋φ500	圃場取水 左側 +47.0付近	1.00	枚
縞鋼板蓋φ700	井戸 左側 +3.0付近	1.00	枚

略图：

側面図



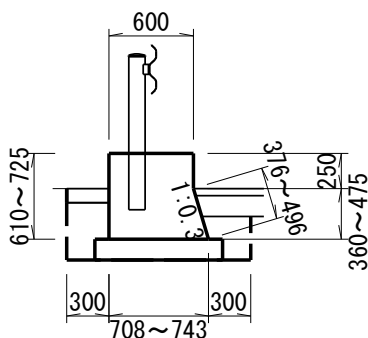
断面図

[illegible]

無筋コンクリート構造物取壊し 水路横断部 重力式擁壁 L=750

略図：

重力式擁壁断面図



床堀 0.33m<sup>2</sup>  
埋戻し 0.14m<sup>2</sup>

細 目	計 算 式	単位	単位数量	数量
無筋コンクリート構造物取壊し 水路横断部 重力式擁壁 L=750		箇所	1.00	2.00
張コンクリート切断t=10cm以下		m	0.80	1.60
躯体コンクリート体積	$V = \left[ \{0.60 \times 0.25 + (0.60 + 0.708) / 2 \times 0.36\} + \{0.60 \times 0.25 + (0.60 + 0.743) / 2 \times 0.475\} \right] / 2 \times 0.75$	m <sup>3</sup>	0.32	0.64
張コンクリート体積	$V = 0.30 \times 0.81 \times 0.10$	m <sup>3</sup>	0.02	0.04
床堀	$V = 0.33 \times 0.81$	m <sup>3</sup>	0.27	0.54
埋戻し	$V = 0.14 \times 0.81$	m <sup>3</sup>	0.11	0.22

上流擁壁側面図

略义：

[illegible]



略図：

[illegible]

略义：



重力式擁壁H1800	0.756m <sup>2</sup>
重力式擁壁H1000	0.300m <sup>2</sup>
底打コンクリート	0.075m <sup>2</sup>
調整コンクリート	0.080m <sup>2</sup>

[illegible]

略义：



重力式擁壁H1400	0.504m <sup>2</sup>
重力式擁壁H1000	0.300m <sup>2</sup>
底打コンクリート	0.075m <sup>2</sup>
調整コンクリート	0.080m <sup>2</sup>

[illegible]

略义：

Technical drawing of a gravity retaining wall cross-section. The wall is 1000 units high. The base is 450 units wide. The top width is 200 units. The wall has a sloped face with a 1:0.3 ratio. The top edge is 150 units wide. The bottom edge is 450 units wide. The wall is labeled "重力式擁壁H1000" (Gravity Retaining Wall H1000). The base is labeled "底打コンクリート" (Base Concrete). The top edge is labeled "調整コンクリート" (Adjustment Concrete). The wall is shown in two views: a side view and a front view.

重力式擁壁H1000	0.300m <sup>2</sup>
重力式擁壁H1000	0.300m <sup>2</sup>
底打コンクリート	0.075m <sup>2</sup>
調整コンクリート	0.056m <sup>2</sup>

[illegible]

略义：

調整コンクリート

重力式擁壁H900

重力式擁壁H1000

底打コンクリート

重力式擁壁H900	0.257m <sup>2</sup>
重力式擁壁H1000	0.300m <sup>2</sup>
底打コンクリート	0.075m <sup>2</sup>
調整コンクリート	0.056m <sup>2</sup>

[illegible]

略义：

重力的擁壁H700

調整コンクリート

150 500 150

700

400

400

1:0.3

150

280 360

1000

1:0.3

450

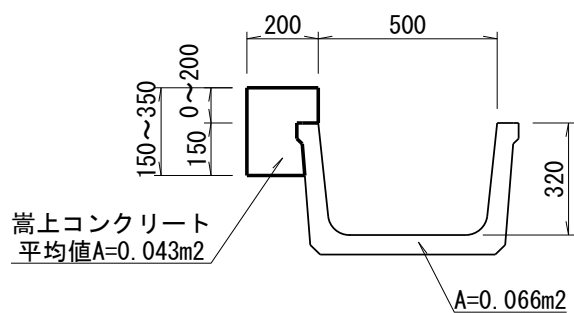
重力的擁壁H1000

底打コンクリート

重力式擁壁H700	0.179m <sup>2</sup>
重力式擁壁H1000	0.300m <sup>2</sup>
底打コンクリート	0.075m <sup>2</sup>
調整コンクリート	0.136m <sup>2</sup>

[illegible]

略図：

[illegible]

略図：

[illegible]





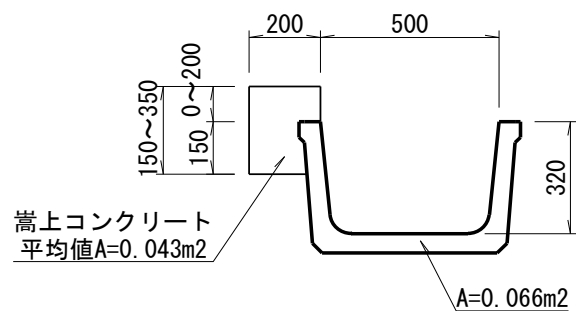
有筋コンクリート構造物取壊し    ベンチフリューム BF-1-500

略図：

The diagram shows a cross-section of a U-shaped concrete structure. The top flange has a width of 200 and a height of 150. The vertical stem has a width of 500 and a height of 320. The bottom flange has a width of 200 and a height of 150. The total height of the structure is 150 + 320 + 150 = 620. The area of the top flange is  $A = 0.043 \text{ m}^2$ . The area of the bottom flange is  $A = 0.066 \text{ m}^2$ . The average area is  $A = 0.043 \text{ m}^2$ .

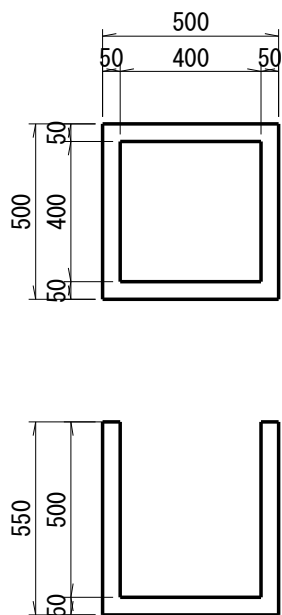
嵩上コンクリート  
平均値  $A = 0.043 \text{ m}^2$

$A = 0.066 \text{ m}^2$

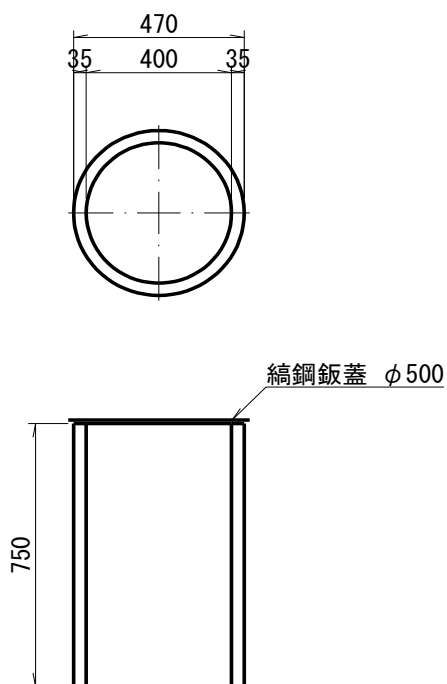
[illegible]

有筋コンクリート構造物取壊し 圃場給水桧 400\*400\*500

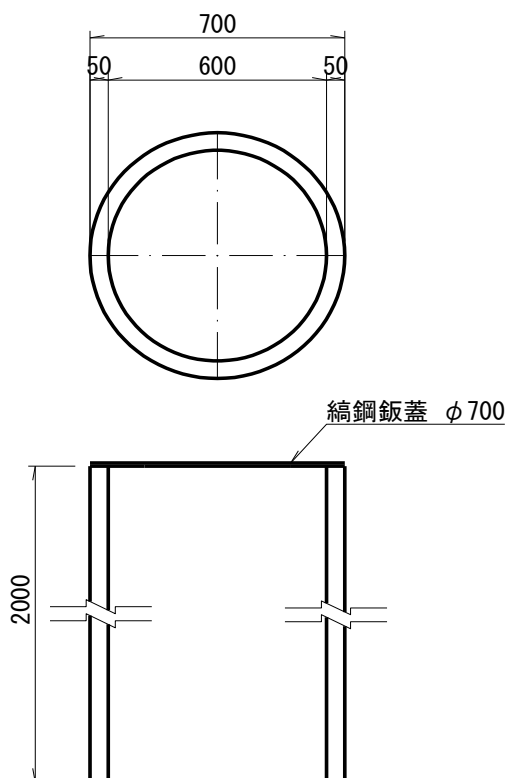
略図：

[illegible]

略図：

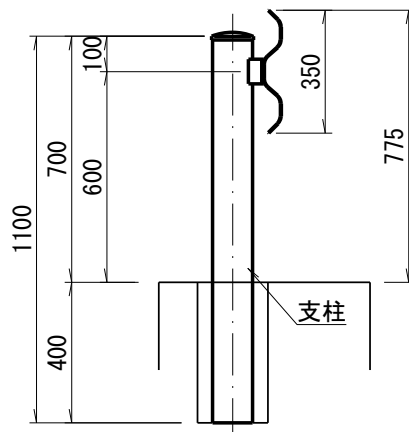
[illegible]

略図：

[illegible]

構造物撤去 ガードレール Gr-C4-B L=4.2m

略図：

[illegible]