

参考図書

平成29年度

仙松維第14号

仙台松島道路 法面災害復旧工事

数量計算書

《 実 施 》

 宮城県道路公社

数量総括表

10KP

1/5

工種	種別	細別	規格・寸法	単位	数量	設計計上数量
土工	掘削工	掘削	人力 土砂	m ³	11	11
	埋戻し工	埋戻し	人力 土砂	m ³	1	1
	残土運搬工	残土運搬	9km以下 土砂	m ³	11	11
	法面整形工	切土法面整形	人力 土砂	m ²	512	510
法面工	鉄筋挿入工	本数、延長	SD345 D19 L=3.5m/本	本	119	119
				m	417	417
		削孔工	現場条件Ⅱ 削孔φ65	m	369	369
		グラウト注入材	σ _{ck} =24N/mm ²	m ³	2	2
		削孔機械の上下移動	現場条件Ⅱ	回	7	7
		仮設足場工	単管足場 B=2.0m 鉄筋挿入工用	空m ³	330	330
		詳細部材		式	1	1
	吹付法枠工	設置面積	□300×300mm @2.0m H<45m	m ²	357	357
			□200×200mm @1.2×1.5m H<45m	m ²	140	140
		梁長	□300×300mm	m	392	392

数量総括表

10KP

2/5

工種	種別	細別	規格・寸法	単位	数量	設計計上数量
法面工	吹付法枠工	梁長	□200×200mm	m	228	228
		ラス張工	菱形金網 線径2.0mm 網目50×50mm	m ²	497	497
	吹付工	モルタル吹付工	枠内 t=10cm	m ²	13	13
			t=10cm	m ²	16	16
			終点側隣接法面 t=10cm	m ²	67	67
	植生工	植生基材吹付工	枠内 t=3cm	m ²	320	320
			終点側隣接法面 t=3cm	m ²	1,005	1,000
排水工	排水路工	ベンチフリューム	1種 300	m	35	35
			シールコンクリート 1種 300	m	29	29
		U型側溝	U-240 ソケット付	m	18	18
		波付ポリエチレン管	φ200 シングル管	m	11	11
			φ200用45° エルボ	個	2	2
		ずれ止め鉄筋	D19 @2.0m L=2.3m	m	12	12
	集水柵工	現場打ち集水柵	500×500×500	基	4	4

1. 土工

1.1 掘削工

(1) 掘削

人力 土砂

$$V = \text{別紙平均断面計算書より} = 11.4 \text{ m}^3$$

1.2 埋戻し工

(1) 埋戻し

人力 土砂

$$V = \text{別紙平均断面計算書より} = 0.6 \text{ m}^3$$

1.3 残土運搬工

(1) 残土運搬

土砂

$$V = 11.4 - 0.6 \times \underset{\text{変化率L}}{1.25} = 10.7 \text{ m}^3$$

1.3 法面整形工

(1) 切土法面整形

人力 土砂

$$A = \text{法面求積図より} 300 \times 300 \text{法面} = 356.9 \text{ m}^2$$

$$A = \text{法面求積図より} 200 \times 200 \text{法面} = 139.7 \text{ m}^2$$

$$A = \text{法面求積図より} \text{法尻モルタル吹付法面} = 3.7 \text{ m}^2$$

$$A = \text{平面図より} \text{天端モルタル吹付法面} = 11.8 \text{ m}^2$$

$$\text{合計} = 512.1 \text{ m}^2$$

数量計算書

種 別 : 掘削工

測 点	距 離	人力掘削 土砂				測 点	面積(m ²)	平均面積(m ²)	体積 (m ³)	備 考
		面積(m ²)	平均面積(m ²)	体積 (m ³)	備 考					
-	-	-	-	-		-	-	-	-	
NO. 28+8.5	-	0.0	-	-		NO. 28+8.5	-	-	-	
A	10.4	0.0	-	-		A	-	-	-	
NO. 29	3.0	0.0	-	-		NO. 29	-	-	-	
NO. 29+5.00	5.0	0.2	0.10	0.5		NO. 29+5.00	-	-	-	
NO. 29+10.00	5.0	0.1	0.15	0.8		NO. 29+10.00	-	-	-	
NO. 29+15.00	5.0	1.7	0.90	4.5		NO. 29+15.00	-	-	-	
NO. 30	5.0	0.3	1.00	5.0		NO. 30	-	-	-	
NO. 30+2.0	2.0	0.3	0.30	0.6		NO. 30+2.0	-	-	-	
-	-	-	-	-		-	-	-	-	
-	-	-	-	-		-	-	-	-	
-	-	-	-	-		-	-	-	-	
-	-	-	-	-		-	-	-	-	
-	-	-	-	-		-	-	-	-	
-	-	-	-	-		-	-	-	-	
-	-	-	-	-		-	-	-	-	
-	-	-	-	-		-	-	-	-	
-	-	-	-	-		-	-	-	-	
	35.4		合計	11.4				合計	-	

数量計算書

種 別 : 埋戻し工

測 点	距 離	人 力 土 砂				測 点	面積 (m ²)	平均面積 (m ²)	体積 (m ³)	備 考
		面積 (m ²)	平均面積 (m ²)	体積 (m ³)	備 考					
-	-	-	-	-		-	-	-		
NO. 28+8.5	-	0.0	-	-		NO. 28+8.5	-	-		
A	10.4	0.0	-	-		A	-	-		
NO. 29	3.0	0.0	-	-		NO. 29	-	-		
NO. 29+5.00	5.0	0.0	-	-		NO. 29+5.00	-	-		
NO. 29+10.00	5.0	0.1	0.05	0.3		NO. 29+10.00	-	-		
NO. 29+15.00	5.0	0.0	0.05	0.3		NO. 29+15.00	-	-		
NO. 30	5.0	0.0	-	-		NO. 30	-	-		
NO. 30+2.0	2.0	0.0	-	-		NO. 30+2.0	-	-		
-	-	-	-	-		-	-	-		
-	-	-	-	-		-	-	-		
-	-	-	-	-		-	-	-		
-	-	-	-	-		-	-	-		
-	-	-	-	-		-	-	-		
-	-	-	-	-		-	-	-		
-	-	-	-	-		-	-	-		
-	-	-	-	-		-	-	-		
-	-	-	-	-		-	-	-		
	35.4		合計	0.6			合計	-		

2. 法面工

2.1 鉄筋挿入工

(1) 本数、延長

SD345 D19 L=3.5m/本

$$N = \text{法面展開図より} = 119 \text{ 本}$$

$$L = \frac{119}{\text{本}} \times \frac{3.50}{\text{m/本}} = 416.5 \text{ m}$$

(2) 削孔工

現場条件Ⅱ 削孔φ65

$$L = \frac{119}{\text{本}} \times \frac{3.10}{\text{m/本}} = 368.9 \text{ m}$$

(3) グラウト注入材

$\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$

$$V = \frac{0.010}{\text{m}^3/\text{本}} \times \frac{119}{\text{本}} \times \frac{1.4}{\text{割増係数}} = 1.7 \text{ m}^3$$

(4) 削孔機械の上下移動

現場条件Ⅱ

$$N = = 7 \text{ 回}$$

(5) 仮設足場工

単管足場 B=2.0m 鉄筋挿入工用

$$V = \text{別紙計算書より} = 329.9 \text{ 空m}^3$$

(6) 詳細部材

N =

= 1 式

数量表 (1本当たり)

項目	規格・寸法	単位	数量	備考
削 孔	φ65	m	3.1	軟岩
グラウト材	σ _{ck} =24N/mm ²	m ³	0.010	割増含まず
ねじ節異形棒鋼	D19 [SD345]	m	3.5	亜鉛メッキ仕様
メッキコマナット	D19用	個	1	亜鉛メッキ仕様
メッキベルワッシャー	φ76 (球座)	個	1	M76
角 座 金	PL-150×150×9	枚	1	亜鉛メッキ仕様
スペーサー	D19-φ65用	個	2	電気メッキ仕様
ベルシース	φ45×200	個	1	
アルミキャップ	φ100mm×150mm	個	1	
防 錆 材		kg	0.36	
ガ イ ド 管	VU75	m	0.3	

2.2 吹付法砕工

(1) 設置面積

□300×300mm @2.0m H<45m

A = 法面求積図より = 356.9 m²

□200×200mm @1.2×1.5m H<45m

A = 法面求積図より = 139.7 m²

(2) 梁長

□300×300mm

L = 法枠長寸法図より = 391.8 m

□200×200mm

L = 法枠長寸法図より = 228.1 m

(3) ラス張工

菱形金網 線径2.0mm 網目50×50mm

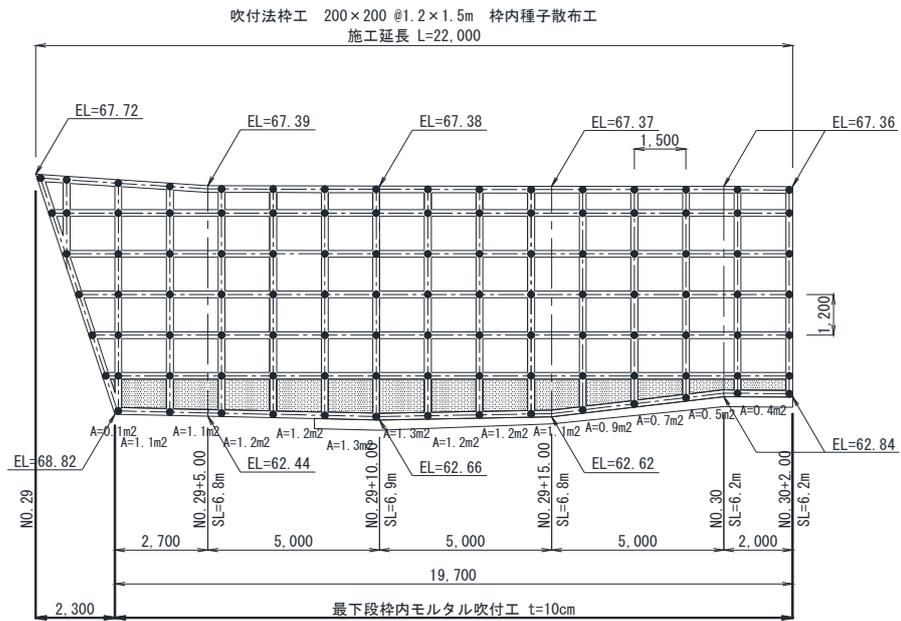
A = 356.9 + 139.7 = 496.6 m²
 □300面積 □200面積

2.3 吹付工

(1) モルタル吹付工

枠内 t=10cm

$$\begin{aligned}
 A &= 0.1 + 1.1 \times 3 + 1.2 \times 4 \\
 &+ 1.3 \times 2 + 0.9 + 0.7 + 0.5 \\
 &+ 0.4 &= 13.3 \text{ m}^2
 \end{aligned}$$



t=10cm

$$\begin{aligned}
 A &= \begin{matrix} 11.8 \\ \text{天端} \end{matrix} + \begin{matrix} 3.7 \\ \text{法尻} \end{matrix} &= 15.5 \text{ m}^2
 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
 A &= \begin{matrix} 1.0 \\ \text{斜長} \end{matrix} \times \begin{matrix} 67.0 \\ \text{距離} \end{matrix} & \text{終点側隣接法面} &= 67.0 \text{ m}^2
 \end{aligned}$$

2.4 植生工

(1) 植生基材吹付工

枠内 t=3cm

$$\begin{aligned}
 A1 &= \begin{matrix} 356.9 \\ \square 300 \text{面積} \end{matrix} - \begin{matrix} 391.8 \\ \square 300 \text{梁長} \end{matrix} \times \begin{matrix} 0.3 \\ \text{梁幅} \end{matrix} &= 239.4 \text{ m}^2
 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
 A2 &= \begin{matrix} 139.7 \\ \square 200 \text{面積} \end{matrix} - \begin{matrix} 228.1 \\ \square 200 \text{梁長} \end{matrix} \times \begin{matrix} 0.2 \\ \text{梁幅} \end{matrix} - 13.3 &= 80.8 \text{ m}^2
 \end{aligned}$$

$$\text{合計} = 320.2 \text{ m}^2$$

$$A = \overset{t=3\text{cm}}{15.0} \times \underset{\substack{\text{斜長} \\ \text{距離}}}{67.0} \quad \text{終点側隣接法面} = 1,005.0 \text{ m}^2$$

平均断面計算書

種 別 : 仮設足場工(鉄筋挿入工用)

測 点	距 離(m)	单管傾斜足場				測 点	面積(空m ²)	平均面積(空m ²)	体積(空m ³)	備 考
		面積(空m ²)	平均面積(空m ²)	体積(空m ³)	備 考					
-	-	-	-	-		-	-	-	-	
NO. 28+7.5	-	7.2	3.60	-	余幅1.0m	NO.28+7.5	-	-	-	
A	11.4	7.2	7.20	82.1		A	-	-	-	
NO. 29	3.0	9.5	8.35	25.1		NO.29	-	-	-	
NO. 29+5.00	5.0	10.6	10.05	50.3		NO.29+5.00	-	-	-	
NO. 29+10.00	5.0	9.4	10.00	50.0		NO.29+10.00	-	-	-	
NO. 29+15.00	5.0	10.3	9.85	49.3		NO.29+15.00	-	-	-	
NO. 30	5.0	8.6	9.45	47.3		NO.30	-	-	-	
NO. 30+3.0	3.0	8.6	8.60	25.8	余幅1.0m	NO.30+3.0	-	-	-	
-	-	-	-	-		-	-	-	-	
-	-	-	-	-		-	-	-	-	
-	-	-	-	-		-	-	-	-	
-	-	-	-	-		-	-	-	-	
-	-	-	-	-		-	-	-	-	
-	-	-	-	-		-	-	-	-	
-	-	-	-	-		-	-	-	-	
-	-	-	-	-		-	-	-	-	
鉄筋挿入工配置図参照			合計	329.9			合計	-	-	

3. 排水工

3.1 排水路工

(1) ベンチフリューム

1種 300

$$L = 13.0 + 5.9 + 16.2 = 35.1 \text{ m}$$

1種 300 シールコンクリート

$$L = = 28.7 \text{ m}$$

(2) U型側溝

U-240 ソケット付 シールコンクリート

$$L = = 18.0 \text{ m}$$

(3) 波付ポリエチレン管

φ200 シングル管

$$L = 1.2 + 9.7 = 10.9 \text{ m}$$

φ200用45° エルボ

$$N = = 2 \text{ 個}$$

(5) ずれ止め鉄筋

D19 @2.0m L=2.3m

$$L = 2.3 \times 5 = 11.5 \text{ m}$$

3.2 集水柵工

(1) 現場打ち集水柵

500×500×500

$$N = = 4 \text{ 基}$$

3.3 作業土工

(1) 床掘

機械 土砂

$$V = \quad \quad \quad = 28.3 \text{ m}^3$$

(2) 埋戻し

機械 発生土

$$V = \quad \quad \quad = 14.5 \text{ m}^3$$

(3) 残土運搬

土砂

$$V = 28.3 - 14.5 \times \frac{1.25}{\text{変化率L}} = 10.2 \text{ m}^3$$

(4) 基面整正

土砂

$$V = \quad \quad \quad = 35.6 \text{ m}^2$$

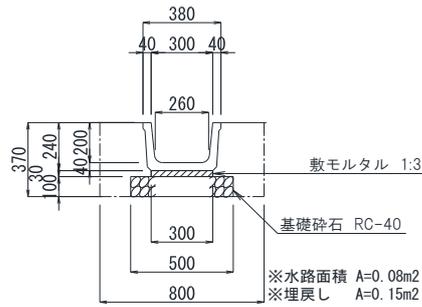
排水工数量表(1)

(単位数量 10m当り)

施工延長L= 10.00 m 【工 種：天端排水路 ベンチフリューム】

ベンチフリューム 1種 300 A1 1:20 A3 1:40

天端排水路



材料表 (10m当り)

種 別	規 格	単 位	数 量
ベンチフリューム	300×200	本	5.00
敷モルタル	1:3	m ³	0.09
基礎碎石	RC-40	m ²	5.00

種 別	規 格・寸 法	単 位	算 式	数 量
【 材 料 】				
ベンチフリューム	1種 300	本	10.00 ÷ 2.00	5.00
敷モルタル	1:3	m ³	0.30 × 0.03 × 10.00	0.09
基礎碎石	RC-40 t=10cm	m ²	0.50 × 10.00	5.00
【 作業土工 】				
床掘	礫質土	m ³	0.80 × 0.37 × 10.00	2.96
埋戻し	礫質土	m ³	0.15 × 10.00	1.50
残土	礫質土	m ³	2.96 - 1.50	1.46
基面整正	礫質土	m ²	0.50 × 10.00	5.00

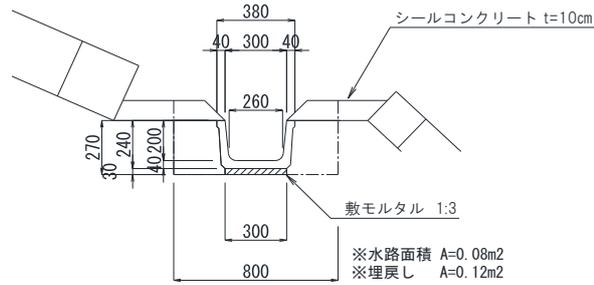
排水工数量表(2)

(単位数量 10m当り)

施工延長L= 10.00 m 【工 種：小段排水路 ベンチフリューム】

ベンチフリューム 1種 300 A1 1:20 A3 1:40

小段排水路



材料表 (10m当り)

種 別	規 格	単 位	数 量
ベンチフリューム	300×200	本	5.00
敷モルタル	1:3	m ³	0.09
シールコンクリート	t=10cm	m ³	別途考慮

種 別	規 格・寸 法	単 位	算 式	数 量
【 材 料 】				
ベンチフリューム	1種 300	本	10.00 ÷ 2.00	5.00
敷モルタル	1:3	m ³	0.30 × 0.03 × 10.00	0.09
シールコンクリート	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$ t=10cm	m ³	0.64 × 0.10 × 2 × 10.00	1.28
			※シールコンクリート面積より	
		m	片側 B = 26.80 ÷ 21.00 ÷ 2	0.64
【 作業土工 】				
床掘	礫質土	m ³	0.80 × 0.27 × 10.00	2.16
埋戻し	礫質土	m ³	0.12 × 10.00	1.20
残土	礫質土	m ³	2.16 - 1.20	0.96
基面整正	礫質土	m ²	0.30 × 10.00	3.00

排水工数量表(3)

(単位数量 10m当り)

施工延長L= 10.00 m【工 種：縦排水路 U型側溝240 ソケット付】

ソケット付U型側溝 240 A1 1:20 A3 1:40

縦排水路

材料表 (10m当り)

種 別	規 格	単 位	数 量
ベンチキューム	240×240	本	16.7
敷モルタル	1:3	m ³	0.07
シーリングコンクリート	t=10cm	m ³	1.00

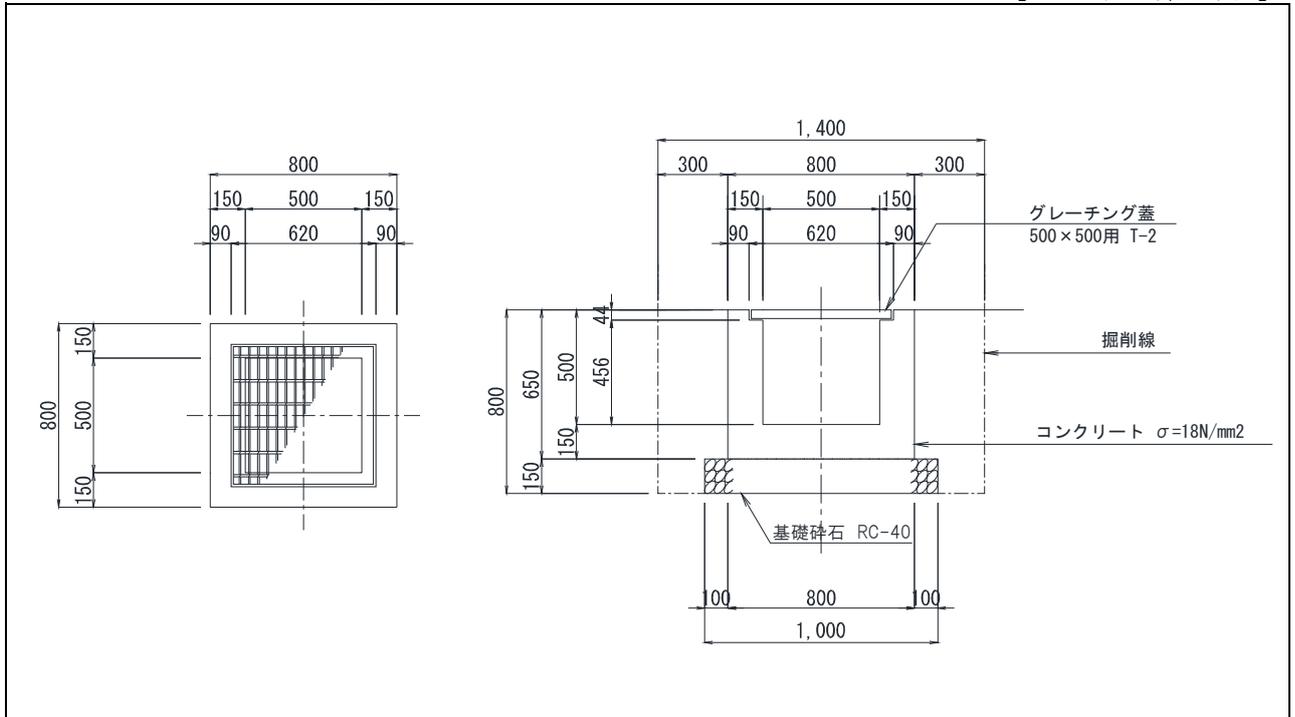
種 別	規 格・寸 法	単 位	算 式	数 量
【 材 料 】				
U型側溝	ソケット付 240	本	10.00 ÷ 0.60	16.67
敷モルタル	1:3	m ³	0.24 × 0.03 × 10.00	0.07
シーリングコンクリート	σ ck=18N/mm ² t=10cm	m ³	0.50 × 0.10 × 2 × 10.00	1.00
【 作業土工 】				
床掘	礫質土	m ³	(0.74 × 0.22 + 1.33 × 0.10) × 10.00	2.96
埋戻し	礫質土	m ³	0.10 × 10.00	1.00
残土	礫質土	m ³	2.96 - 1.00	1.96
基面整正	礫質土	m ²	0.30 × 10.00	3.00

排水工数量表(4)

(単位数量 1基当り)

NO. 29付近

【 工 種 : 集水枳 】



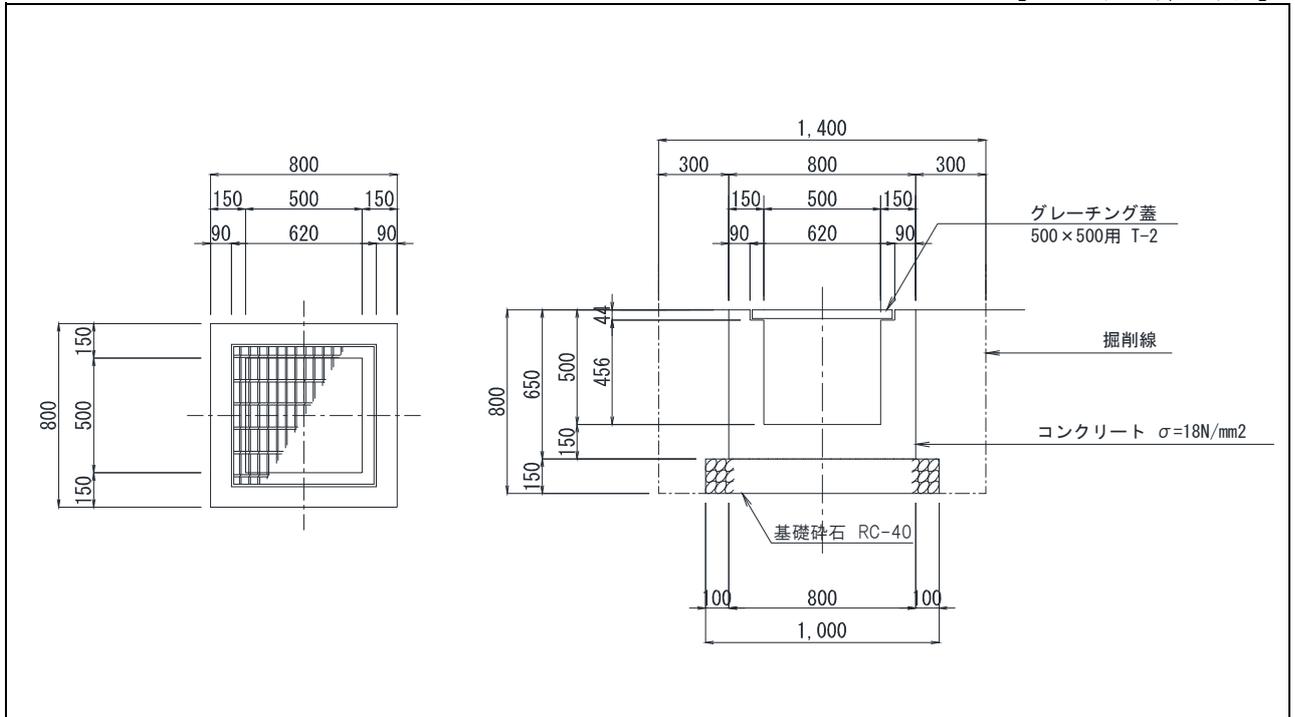
種 別	規 格 ・ 寸 法	単 位	算 式	数 量
【 材 料 】				
集水枳	現場打ち 500×500×500	個		1
コンクリート	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	m^3	$0.80 \times 0.80 \times 0.65 = 0.42$	
			$0.62 \times 0.62 \times 0.04$ 控除 = -0.02	
			$0.50 \times 0.50 \times 0.46$ 控除 = -0.12	
			$(0.09 + 0.08) \times 0.15$ 控除 = -0.03	0.25
型枠	小型構造物	m^2	$0.80 \times 0.65 \times 4 = 2.08$	
			$0.50 \times 0.65 \times 4 = 1.30$	
			$0.09 \times 2 \times 0.08 \times 2 = -0.34$	3.04
基礎碎石	RC-40 t=15cm	m^2	1.00×1.00	1.00
		m^3	$1.00 \times 1.00 \times 0.15$	0.15
グレーチング蓋	500×500用 T-2	個		1
【 作業土工 】				
床掘	礫質土	m^3	$1.40 \times 1.40 \times 0.80$	1.57
埋戻し	礫質土	m^3	$1.57 - (0.42 + 0.15)$	1.00
残土	礫質土	m^3	$1.57 - 1.00$	0.57
基面整正	礫質土	m^2	1.00×1.00	1.00

排水工数量表(5)

(単位数量 1基当り)

NO. 29+10.00付近

【工種：集水枳】



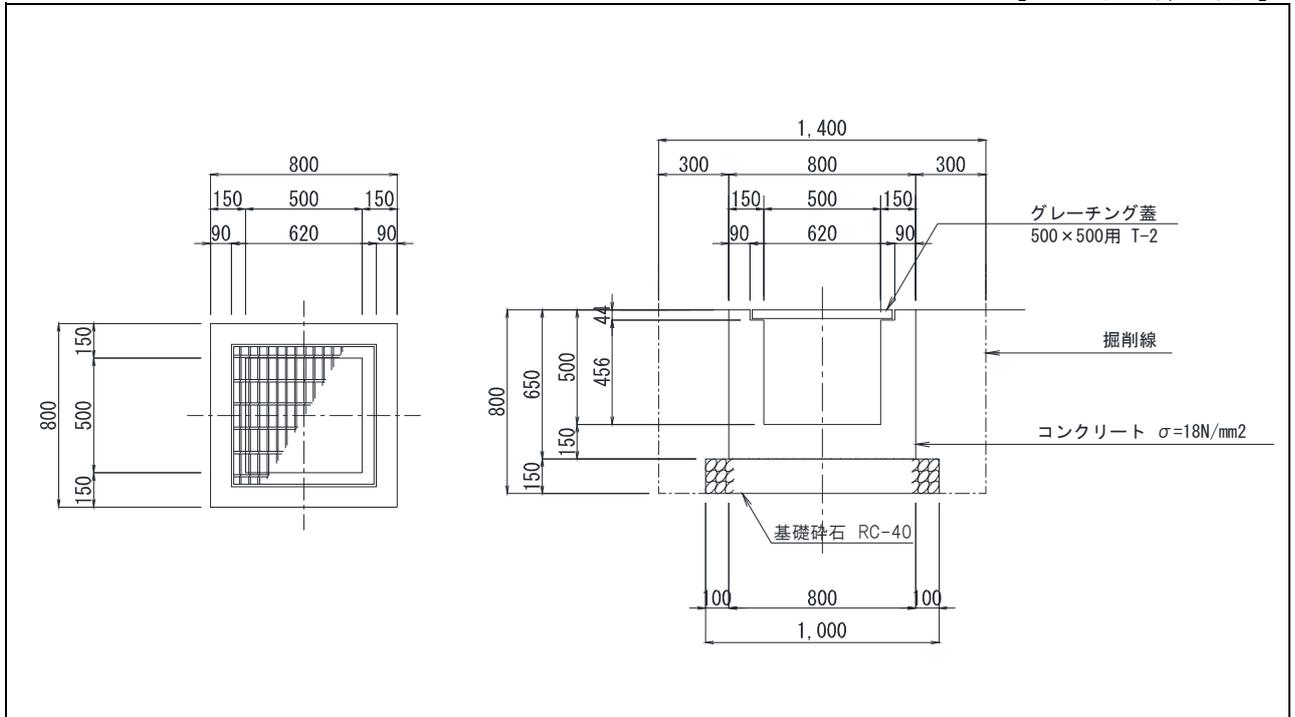
種 別	規 格 ・ 寸 法	単 位	算 式	数 量
【 材 料 】				
集水枳	現場打ち 500×500×500	個		1
コンクリート	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	m^3	$0.80 \times 0.80 \times 0.65 = 0.42$	
			$0.62 \times 0.62 \times 0.04$ 控除 = -0.02	
			$0.50 \times 0.50 \times 0.46$ 控除 = -0.12	
			$(0.08 + 0.03) \times 0.15$ 控除 = -0.02	0.26
型枠	小型構造物	m^2	$0.80 \times 0.65 \times 4 = 2.08$	
			$0.50 \times 0.65 \times 4 = 1.30$	
			$0.08 \times 2 \times 0.03 \times 2 = -0.22$	3.16
基礎碎石	RC-40 t=15cm	m^2	1.00×1.00	1.00
		m^3	$1.00 \times 1.00 \times 0.15$	0.15
グレーチング蓋	500×500用 T-2	個		1
【 作業土工 】				
床掘	礫質土	m^3	$1.40 \times 1.40 \times 0.80$	1.57
埋戻し	礫質土	m^3	$1.57 - (0.42 + 0.15)$	1.00
残土	礫質土	m^3	$1.57 - 1.00$	0.57
基面整正	礫質土	m^2	1.00×1.00	1.00

排水工数量表(6)

(単位数量 1基当り)

NO. 30+10.00 天端

【 工 種 : 集水枳 】



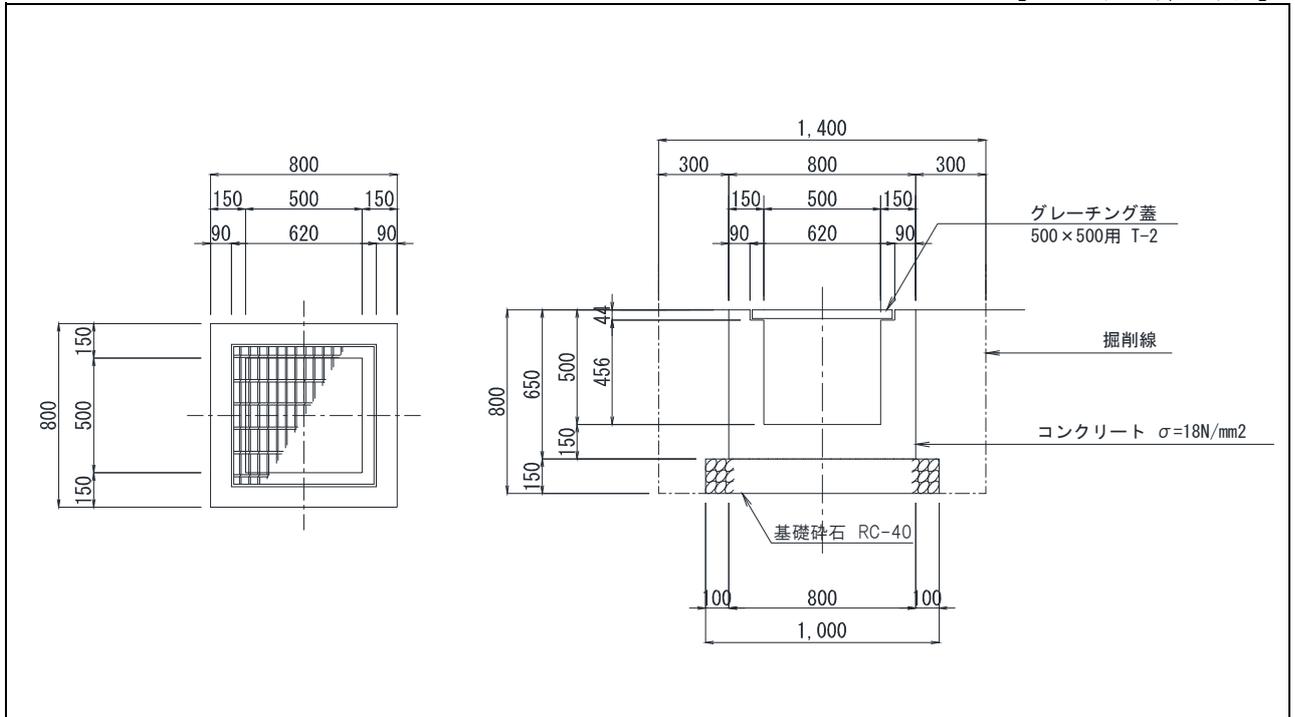
種 別	規 格 ・ 寸 法	単 位	算 式	数 量
【 材 料 】				
集水枳	現場打ち 500×500×500	個		1
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m^3	$0.80 \times 0.80 \times 0.65 = 0.42$	
			$0.62 \times 0.62 \times 0.04$ 控除 = -0.02	
			$0.50 \times 0.50 \times 0.46$ 控除 = -0.12	
			$0.08 \times 2 + 0.09$ 控除 = -0.25	0.03
型枠	小型構造物	m^2	$0.80 \times 0.65 \times 4 = 2.08$	
			$0.50 \times 0.65 \times 4 = 1.30$	
			$0.08 \times 2 \times 0.09 \times 1 = -0.25$	3.13
基礎碎石	RC-40 t=15cm	m^2	1.00×1.00	1.00
		m^3	$1.00 \times 1.00 \times 0.15$	0.15
グレーチング蓋	500×500用 T-2	個		1
【 作業土工 】				
床掘	礫質土	m^3	$1.40 \times 1.40 \times 0.80$	1.57
埋戻し	礫質土	m^3	$1.57 - (0.42 + 0.15)$	1.00
残土	礫質土	m^3	$1.57 - 1.00$	0.57
基面整正	礫質土	m^2	1.00×1.00	1.00

排水工数量表(7)

(単位数量 1基当り)

NO. 30+10.00 小段

【 工 種 : 集水枳 】



種 別	規 格 ・ 寸 法	単 位	算 式	数 量
【 材 料 】				
集水枳	現場打ち 500×500×500	個		1
コンクリート	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	m^3	$0.80 \times 0.80 \times 0.65 = 0.42$	
			$0.62 \times 0.62 \times 0.04$ 控除 = -0.02	
			$0.50 \times 0.50 \times 0.46$ 控除 = -0.12	
			$0.09 \times 2 + 0.08$ 控除 = -0.26	0.02
型枠	小型構造物	m^2	$0.80 \times 0.65 \times 4 = 2.08$	
			$0.50 \times 0.65 \times 4 = 1.30$	
			$0.09 \times 2 \times 0.08 \times 1 = -0.26$	3.12
基礎碎石	RC-40 t=15cm	m^2	1.00×1.00	1.00
		m^3	$1.00 \times 1.00 \times 0.15$	0.15
グレーチング蓋	500×500用 T-2	個		1
【 作業土工 】				
床掘	礫質土	m^3	$1.40 \times 1.40 \times 0.80$	1.57
埋戻し	礫質土	m^3	$1.57 - (0.42 + 0.15)$	1.00
残土	礫質土	m^3	$1.57 - 1.00$	0.57
基面整正	礫質土	m^2	1.00×1.00	1.00

4. 道路附属施設工

4.1 路側防護柵工

(1) ガードパイプ

H=1.2m

$$L = 5.9 + 16.2 = 12.0 \text{ m}$$

4.2 道路附属物工

(1) カーブミラー

アクリル $\phi 800$

$$N = 1.0 \text{ 本}$$

5. かご工

5.1 ふとんかご

(1) ふとんかご

B=1.2m H=0.5m

$$L1 = 3 \times 2.00 = 6.0 \text{ m}$$

$$L2 = \begin{array}{l} 3 \\ \text{段} \end{array} \times \begin{array}{l} 6.00 \\ \text{延長} \end{array} = 18.0 \text{ m}$$

$$\text{合計} = 24.0 \text{ m}$$

(2) 中詰材

割栗石 150~200

$$V = 0.500 \times 0.80 \times 24.00 = 9.6 \text{ m}^3$$

(3) 吸出し防止材

不織布 t=10mm

$$A1 = 2.10 \times 2.00 = 4.2$$

$$A2 = \begin{array}{l} 2.10 \times \\ \text{m/m} \end{array} \begin{array}{l} 6.00 \\ \text{延長} \end{array} = 12.6$$

$$\text{合計} = 16.8 \text{ m}^2$$

5.2 作業土工

(1) 掘削

機械 土砂

$$V1 = 1.50 \times 2.00 = 3.0$$

$$V2 = \begin{array}{l} 1.50 \times \\ \text{面積} \end{array} \begin{array}{l} 6.00 \\ \text{延長} \end{array} = 9.0$$

$$\text{合計} = 12.0 \text{ m}^3$$

(2) 埋戻し

機械 発生土

$$V1 = 0.20 \times 2.00 = 0.4$$

$$V2 = \begin{array}{l} 0.20 \times \\ \text{面積} \end{array} \begin{array}{l} 6.00 \\ \text{延長} \end{array} = 1.2$$

$$\text{合計} = 1.6 \text{ m}^3$$

(3) 残土運搬

土砂

$$V = 12.0 - 1.6 \times \frac{1.25}{\text{変化率L}} = 10.0 \text{ m}^3$$

1. 20.8KP数量

1.1 掘削工

(1) 掘削

人力 土砂

$$V = 0.4 \times 14.0 = 5.6 \text{ m}^3$$

$$V = \frac{0.1}{\text{断面積}} \times \frac{14.0}{\text{延長}} = 1.4 \text{ m}^3$$

水路土砂撤去

$$\text{合計} = 7.0 \text{ m}^3$$

1.2 埋戻し工

(1) 埋戻し

人力 土砂

$$V = \frac{0.1}{\text{断面積}} \times \frac{14.0}{\text{延長}} = 1.4 \text{ m}^3$$

1.3 残土運搬工

(1) 残土運搬

土砂

$$V = (7.0 - 1.4) \times 1.25 = 5.3 \text{ m}^3$$

変化率L

1.4 法面整形工

(1) 切土法面整形

人力 土砂

$$A = \frac{5.0}{\text{斜長}} \times \frac{14.0}{\text{延長}} = 70.0 \text{ m}^2$$

1.5 ふとんかご工

(1) ふとんかご

B=1.2m H=0.5m

$$L = 3 \times 14.00 = 42.0 \text{ m}$$

(2) 中詰材

割栗石 150~200

$$V = 0.500 \times 1.20 \times 42.00 = 25.2 \text{ m}^3$$

(3) 吸出し防止材

不織布 t=10mm

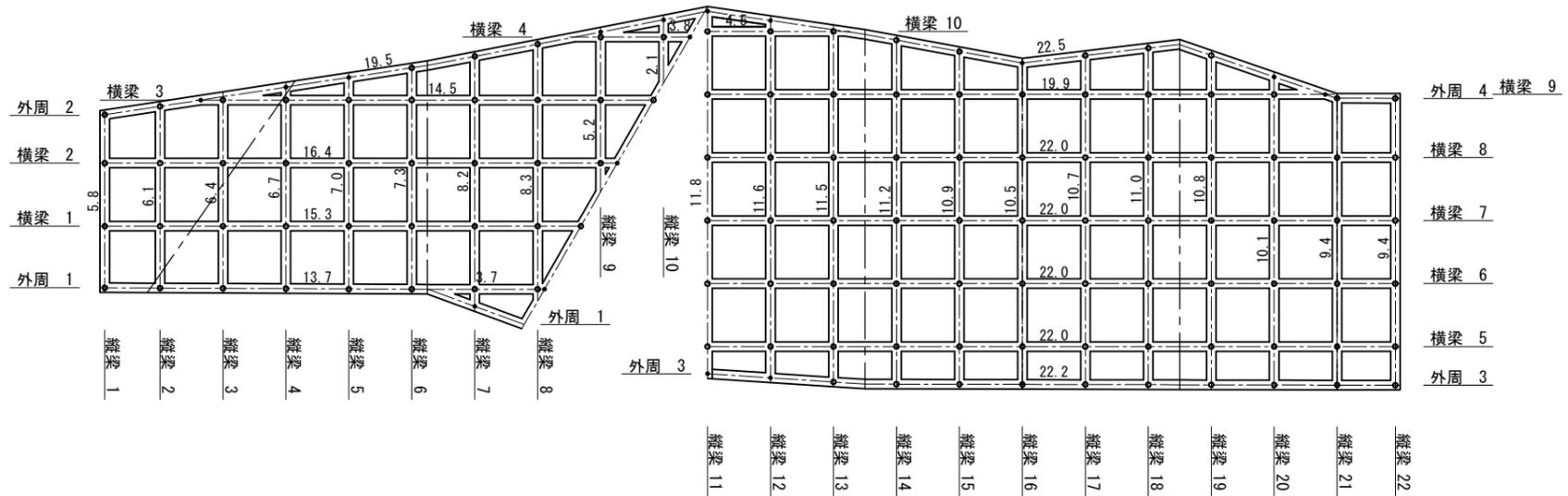
$$A = \frac{1.95}{\text{m/m}} \times \underset{\text{延長}}{14.00} = 27.3 \text{ m}^2$$

1.6 縁石工

(1) アスカーブ

$$L = 28.0 \text{ m}$$

法 枠 長 寸 法 図 A1 S₁:100 A3 S₁:200



- 鉄筋挿入工：119本
- 主アンカー：135本

法 枠 300 × 300

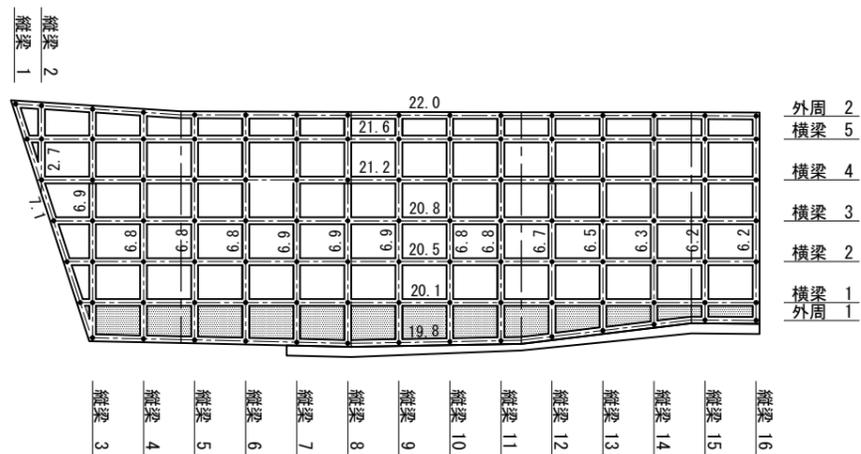
縦梁		横梁	
番号	梁長(m)	番号	梁長(m)
1	5.8	1	15.3
2	6.1	2	16.4
3	6.4	3	14.5
4	6.7	4	3.8
5	7.0	5	22.0
6	7.3	6	22.0
7	8.2	7	22.0
8	8.3	8	22.0
9	5.2	9	19.9
10	2.1	10	4.5
11	11.8	横梁計	162.4
12	11.6		
13	11.5	外周1	13.7
14	11.2	外周2	19.5
15	10.9	外周3	22.2
16	10.5	外周4	22.5
17	10.7	外周計	77.9
18	11.0		
19	10.8		
20	10.1		
21	9.4		
22	9.4		
計	192.0	計	240.3

梁集計表			
番号	梁長(m)	交点(個)	梁実長(m)
縦梁	192.0	0.0	192.0
横梁	240.3	135.0	199.8
合計	432.3	135.0	391.8

法 枠 200 × 200

縦梁		横梁	
番号	梁長(m)	番号	梁長(m)
1	7.1	1	20.1
2	2.7	2	20.5
3	6.9	3	20.8
4	6.8	4	21.2
5	6.8	5	21.6
6	6.8	横梁計	104.2
7	6.9		
8	6.9		
9	6.9		
10	6.8		
11	6.8		
12	6.7		
13	6.5	外周1	19.8
14	6.3	外周2	22.0
15	6.2		
16	6.2		
17		外周計	41.8
計	103.3	計	146.0

梁集計表			
番号	梁長(m)	交点(個)	梁実長(m)
縦梁	103.3	0.0	103.3
横梁	146.0	106.0	124.8
合計	249.3	106.0	228.1



- 主アンカー：106本