

数量集計表（断面修復工）

[illegible]

### 1. 断面修復工

箇 所		幅 B ( m )	長さ L ( m )	深さ H ( m )	体積 ( m <sup>3</sup> )	摘 要
①	床版	0.09	0.45	0.05	0.0020	中央部
②	"	0.15	4.48	0.05	0.0336	"
③	"	0.40	1.20	0.03	0.0144	上流側
合 計					0.0500	





石積基部補修工 (1)                      A1橋台側

1.     コンクリート (18-8-40BB)

$$V = 0.19 \times 3.85 = 0.73 \text{ m}^3$$

2.     型枠

$$A = 0.19 \times 2 + 0.50 \times 1.044 \times 3.85 = 2.39 \text{ m}^2$$

3.     間詰コンクリート (18-8-25BB)

$$V = 0.01 \times 3.85 = 0.04 \text{ m}^3$$

4.     型枠

$$A = 0.10 \times 3.85 = 0.39 \text{ m}^2$$

5.     鉄筋

$$\text{SD345} \quad \text{D16} \times 600 \quad \text{N}=13$$

$$W = 1.56 \times 0.60 \times 13 = 12.2 \text{ kg}$$

6.     削孔 (φ 60×300)

$$\text{N}=13 = 13 \text{ 本}$$

8.     床掘 (軟岩 I)

$$V = 0.18 \times 3.85 = 0.69 \text{ m}^3$$

9.     基面整正

$$A = 0.45 \times 3.85 = 1.73 \text{ m}^2$$

10.    人力積込 (軟岩 I)

$$V = 0.18 \times 3.85 = 0.69 \text{ m}^3$$

11.    残土処分 (軟岩 I)

$$\text{人力積込 (軟岩 I) より} = 0.69 \text{ m}^3$$



石積基部補修工 (2)                      A2橋台側

1.     コンクリート (18-8-40BB)

$$V1 = 0.46 \times 1.50 = 0.69 \text{ m}^3$$

$$V2 = 0.90 \times (1.00 + 0.78) = 1.60 \text{ m}^3$$

$$V = 0.69 + 1.60 = 2.29 \text{ m}^3$$

2.     型枠

$$A1 = 0.46 + 1.15 \times 1.044 \times 1.50 = 2.26 \text{ m}^2$$

$$A2 = 0.90 - 0.46 + 2.25 \times 1.044 \times (1.00 + 0.78) = 4.62 \text{ m}^2$$

$$A = 2.26 + 4.62 = 6.88 \text{ m}^2$$

3.     間詰コンクリート (18-8-25BB)

$$V1 = 1/2 \times (0 + 0.26) \times 1.50 = 0.20 \text{ m}^3$$

$$V2 = 1/2 \times (0.26 + 0.59) \times 0.80 = 0.34 \text{ m}^3$$

$$V = 0.20 + 0.34 = 0.54 \text{ m}^3$$

4.     型枠

$$A1 = 1/2 \times (0 + 0.65) \times 1.044 \times 1.50 = 0.51 \text{ m}^2$$

$$A2 = 1/2 \times (0.65 + 1.75) \times 1.044 \times 0.80 = 1.00 \text{ m}^2$$

$$A = 0.51 + 1.00 = 1.51 \text{ m}^2$$

5.     鉄筋

$$\text{SD345} \quad \text{D16} \times 600 \quad \text{N}=8$$

$$W = 1.56 \times 0.60 \times 8 = 7.5 \text{ kg}$$

6.     削孔 (φ 60 × 300)

$$\text{N}=8 = 8 \text{ 本}$$

7. 床掘(軟岩Ⅰ)

$$V = 0.17 \times (2.50 + 0.99) = 0.59 \text{ m}^3$$

8. 埋戻コンクリート(18-8-25BB)

$$V = 0.05 \times (2.50 + 0.99) = 0.17 \text{ m}^3$$

9. 基面整正

$$A = 0.5 \times (2.50 + 0.99) = 1.75 \text{ m}^2$$

10. 人力積込(軟岩Ⅰ)

$$V = 0.17 \times (2.50 + 0.99) = 0.59 \text{ m}^3$$

11. 残土処分(軟岩Ⅰ)

$$\text{人力積込(軟岩Ⅰ)より} = 0.59 \text{ m}^3$$





# 1. ガードパイプ塗装塗替え工

## 支柱

箇所			支柱径 φ ( m )	高さ H ( m )	1本当り ( m2/本 )	本数 ( 本 )	面積 ( m2 )
①	支柱 (上流側)		0.0605	0.85	0.162	3	0.49
②	支柱 (下流側)		0.0605	0.85	0.162	3	0.49
合 計							0.98

高さ換算は、曲部を考慮し 850とする。(600+250)

## パイプ

箇所			パイプ径 φ ( m )	延長 L ( m )	1m当り ( m2/m )	面積 ( m2 )	摘 要
①	パイプ (上流側)		0.0427	18.81	0.134	2.52	3段
②	パイプ (下流側)		0.0427	18.81	0.134	2.52	3段
合 計						5.04	

$$\text{合計} = \begin{matrix} \text{支柱} \\ 0.98 \end{matrix} + \begin{matrix} \text{パイプ} \\ 5.04 \end{matrix} = 6.02 \text{ m2}$$

数量集計表（仮設工）

[illegible]

1. 足場工            仮設足場工 参考図 参照

単管足場工

= 掛m<sup>2</sup>

単管パイプ足場

= m<sup>2</sup>