

数量集計表（既設ボックスカルバート撤去工）

[illegible]

## 既設ボックスカルバート撤去工

### 1. 既設ボックスカルバート撤去 (W=8.6 t /本)

$$N = 8.00 \text{ 本}$$

### 2. 積込・取下

$$N = 8.00 \text{ 本}$$

### 3. 構造物とりこわし (無筋コンクリート、人力)

$$0.2 \times 0.2 \times 0.4 \times 4 \times 8 = 0.51 \text{ m}^3$$

### 4. 殻運搬 (無筋コンクリート、人力)

$$3. \text{コンクリート取壊し (人力) より} = 0.51 \text{ m}^3$$

### 5. 鋼材現場ガス切断工 (D16)

$$4 \times 8 = 32 \text{ 箇所}$$

### 6. 構造物とりこわし (鉄筋コンクリート、機械)

$$\begin{array}{l} \text{BOX上半断面} \\ 1.65 \times 5.80 \times 1.00 \times 8 \text{箇所} \end{array} = 76.56 \text{ m}^3$$

$$\begin{array}{l} \text{地覆} \\ 0.40 \times 0.18 \times 5.80 \end{array} = 0.42 \text{ m}^3$$

$$\begin{array}{l} \text{控除} \\ (1.25 \times 5.00 - 1/2 \times 0.35 \times 0.35 \times 2) \times 1.00 \times 8 \text{箇所} \\ 0.2 \times 0.2 \times 0.4 \times 4 \times 8 \end{array} \begin{array}{l} = -49.02 \text{ m}^3 \\ = -0.51 \text{ m}^3 \end{array}$$

---


$$= 27.45 \text{ m}^3$$

### 7. 殻運搬 (鉄筋コンクリート、機械)

$$5. \text{コンクリート取壊し (鉄筋コンクリート) より} = 27.45 \text{ m}^3$$

### 8. ガードレール撤去工

$$5.70 \text{ m}$$

### 9. コンクリート削孔 (150, L=400)

$$4 \times 8 = 32 \text{ 孔}$$

10. モルタル工 (平滑仕上げ, 5mm)

$$0.40 \times 1.00 \times 2 \times 8 \text{箇所} \times 0.005 = 0.03 \text{ m}^3$$

11. スクラップ

$$\begin{array}{llll} \text{ガードレール Gr-C-2B} & & & \\ \text{ビーム (7.6kg/m)} & 5.70 \times 7.60 & = & 43.32 \text{ kg} \end{array}$$

$$\begin{array}{llll} \text{支柱 (12.2kg/m)} & (0.7+0.25) \times 12.20 \times 4 \text{本} & = & 46.36 \text{ kg} \end{array}$$

---

$$= 89.68 \text{ kg}$$

支柱の埋め込み長は0.25mと想定する。

## 数量集計表（ボックスカルバート上半断面取替工）

工 種	種 別	規 格 ・ 寸 法	単位	数 量	摘 要
ボックスカルバート上半断面取替工			式	1.0	
	コンクリート	24-12-25BB	m3	27.3	
	型枠		m2	147.5	
	円形空洞型枠工	100	m	14.4	
	〃	500	m	0.4	
	鉄筋工	I <sup>φ</sup> 杉樹脂塗装鉄筋 SD345, D22 ~ D25	kg	3126	
	〃	I <sup>φ</sup> 杉樹脂塗装鉄筋 SD345, D16	kg	909	
	〃	I <sup>φ</sup> 杉樹脂塗装鉄筋 SD345, D13	kg	349	
	〃	無塗装鉄筋 SD345, D19	kg	96	
	アンカー挿入	D25 ( L=380 )	本	32	I <sup>φ</sup> 杉樹脂注入
	コンクリート削孔	35 × 390	孔	32	
	樹脂グラウト注入	ショーボンドグラウト 相当品	本	32	
	架設工		本	8	W=8.6t / 本
	鋼材現場ガス切断	D19	箇所	64	
	I <sup>φ</sup> 杉樹脂系 接着剤	ショーボンド # 101 相当品	kg	54.4	
	防水工	防水シート t=3.2mm	m2	31.2	
	支保工	パイプサポート支保	空m3		
	無収縮モルタル充填		m3	0.1	
	型枠		m2	0.2	取付管間詰部

## ボックスカルバート上半断面取替工

### 1. コンクリート (24-12-25BB)

$$1.65 \times 5.80 \times 1.00 \times 8 \text{箇所} = 76.56 \text{ m}^3$$

控除

$$(1.25 \times 5.00 - 1/2 \times 0.35 \times 0.35 \times 2) \times 1.00 \times 8 \text{箇所} = -49.02 \text{ m}^3$$

ヒューム管箱抜き部

$$/4 \times 0.50^2 \times 0.40 = -0.08 \text{ m}^3$$

アンカー箱抜き部

$$/4 \times 0.10^2 \times 0.45 \times 4 \times 8 \text{箇所} = -0.11 \text{ m}^3$$

吊り金具取付部

$$0.2 \times 0.15 \times 0.09 \times 4 \times 8 \text{箇所} = -0.09 \text{ m}^3$$

$$= 27.26 \text{ m}^3$$

### 2. 型 枠

$$\text{外側壁} \quad 1.65 \times 1.00 \times 2 \times 8 \text{箇所} = 26.40 \text{ m}^2$$

$$\text{内側壁} \quad 0.90 \times 1.00 \times 2 \times 8 \text{箇所} = 14.40 \text{ m}^2$$

$$\text{ハンチ} \quad 0.495 \times 1.00 \times 2 \times 8 \text{箇所} = 7.92 \text{ m}^2$$

$$\text{頂版} \quad 4.30 \times 1.00 \times 8 \text{箇所} = 34.40 \text{ m}^2$$

$$\text{側壁下面} \quad (0.4 \times 1.0 - /4 \times 0.1^2) \times 2 \times 8 \text{箇所} = 6.27 \text{ m}^2$$

吊金具取付部

$$(0.09 \times (0.2 + 0.15) \times 2 + 0.15 \times 0.2) \times 4 \times 8 \text{箇所} = 2.98 \text{ m}^2$$

$$\text{端部} \quad (5.80 \times 0.40 + 0.40 \times 1.25 \times 2 + 1/2 \times 0.35 \times 0.35 \times 2) \times 2 \times 8 = 55.08 \text{ m}^2$$

$$= 147.45 \text{ m}^2$$

### 3. 円形空洞型枠工

$$(\text{ 100}) \quad 0.45 \times 4 \text{本} \times 8 \text{箇所} = 14.40 \text{ m}$$

$$(\text{ 500}) \quad 0.40 \times 1 \text{本} = 0.40 \text{ m}$$

#### 4. 鉄筋工 (SD345)

##### 【1本 杉樹脂塗装鉄筋】

D25 ( アンカー筋 L=760 N=32本 )			
3.98 × 0.76 × 32	=	97	kg
D22 376 × 7+397	=	3029	kg
	D19 ~ D25	=	3126 kg
D16 112 × 7+125	=	909	kg
D13 44 × 7+41	=	349	kg

##### 【無塗装鉄筋】

D19 12 × 7+12	=	96	kg
---------------	---	----	----

#### 5. アンカー挿入 D25 ( L=380 )

L は定着長を示す。

$$D25 ( L=380 ) = 32 \text{ 本}$$

##### 【100本当り注入量】

$$D25 ( L=380 ) = ( \pi \times 0.035^2 / 4 \times 0.39 - \pi \times 0.025^2 / 4 \times 0.38 ) \times 100 \text{本} \times 1.20 (\text{比重}) \times 1000 = 22.64 \text{kg} / 100 \text{本}$$

#### 6. コンクリート削孔

$$35 \times 390 = 32 \text{ 孔}$$

#### 7. 樹脂グラウト注入 ( ショーボンドグラウト相当品 比重=1.13 )

$$N = 32 \text{ 本}$$

##### 【1本当り注入量】

$$( \pi / 4 \times 0.10^2 \times 0.45 - \pi / 4 \times 0.025^2 \times 0.380 ) \times 1000 \times 1.13 = 3.78 \text{ kg}$$

#### 8. 架設工 ( W=8.6 t/本 )

$$N = 8 \text{ 本}$$

#### 9. 鋼材現場ガス切断工 ( 吊鉄筋D19 )

$$2 \times 4 \times 8 = 64 \text{ 箇所}$$

10. エポキシ樹脂系接着剤（ショーボンド#101相当品 厚さ=5mm 比重=1.70）

$$0.4 \times 1.0 \times 0.005 \times 1000 \times 1.70 \times 2 \times 8 = 54.40 \text{ kg}$$

11. 防水工（防水シート t=3.2mm）

$$1.00 \times 1.95 \times 2 \times 8 \text{箇所} = 31.20 \text{ m}^2$$

12. 支保工（パイプサポート支保）

$$= \text{空m}^3$$

13. 無収縮モルタル充填

吊り金具取付部

$$0.2 \times 0.15 \times 0.09 \times 4 \times 8 \text{箇所} = 0.09 \text{ m}^3$$

取付管間詰部

$$0.1 \times 0.4 = 0.04 \text{ m}^3$$

---

$$= 0.13 \text{ m}^3$$

14. 型枠（取付管間詰部）

$$0.1 \times 2 = 0.2 \text{ m}^2$$

## 数量集計表（地覆工）

[illegible]



## 地覆工

### 1. コンクリート (24-12-25BB)

$$0.40 \times 0.25 \times 5.80 = 0.58 \text{ m}^3$$

### 2. 型枠

$$(0.40+5.80) \times 2 \times 0.25 = 3.10 \text{ m}^2$$

### 3. 鉄筋工 (球形樹脂塗装鉄筋, SD345)

$$D13 = 46 \text{ kg}$$

## 数量集計表（防護柵工）

[illegible]

## 防護柵工

1. ガードレール ( ベースプレート式 , 笠木・パイプビーム2連付 , めっき品 , 支柱高H=960 )

= 5.80 m

2. Uボルトアンカー (M22×600, 両ネジ切り, 2-N, 2-W)

2×5 = 10 本

3. ガードレール設置工

= 5.80 m

## 数量総括表（作業土工）

[illegible]

数量集計表（作業土工 1次施工）

[illegible]

作業土工(1次施工)

1. 床掘り (土砂)

$$(0.50+1.53)/2 \times 2.06 \times (5.10+6.13)/2 \times 2 = 23.48 \text{ m}^3$$

2. 埋戻し

$$= 23.48 \text{ m}^3$$

3. ブルーシート

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

$$= \text{枚}$$

4. 不足土

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

【 船越7号 橋 】

数量集計表（作業土工 2次施工）

[illegible]

作業土工(2次施工)

1. 床掘り (土砂)

$$(1.53+0.50)/2 \times 2.06 \times (4.00+6.06)/2 \times 2 = 21.03 \text{ m}^3$$

2. 埋戻し

$$= 21.03 \text{ m}^3$$

3. ブルーシート

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

$$= \text{枚}$$



## 数量集計表（撤去工）

[illegible]

## 撤去工

### 1. コンクリート切断 (t=50mm)

$$\text{撤去復旧工平面図より} = 0.7 \text{ m}$$

### 2. 構造物とりこわし工

無筋コンクリート

縁石

$$(0.18+0.205)/2 \times 0.25 \times (5.6+0.6+4.7) = 0.52 \text{ m}^3$$

張コンクリート

$$2.5\text{m}^2 \times 0.05 = 0.13 \text{ m}^3$$

---

$$= 0.65 \text{ m}^3$$

鉄筋コンクリート

ヒューム管

$$\left( \frac{1}{4} \times 0.36^2 - \frac{1}{4} \times 0.30^2 \right) \times 1.9 = 0.06 \text{ m}^3$$

### 3. 舗装版切断 (アスファルト t=40mm)

$$\text{撤去復旧工平面図より} \quad 11.7+5.0+7.3 = 24.0 \text{ m}$$

### 4. 舗装版破碎 (アスファルト 10cm以下)

$$t=40 \sim 110\text{mm} \quad \text{撤去復旧工平面図より} = 52.5 \text{ m}^2$$

$$t=40\text{mm} \quad \text{撤去復旧工平面図より} \quad 19.6+19.2 = 38.8 \text{ m}^2$$

---

$$= 91.3 \text{ m}^3$$

### 5. 殻運搬

$$\text{無筋コンクリート} = 0.65 \text{ m}^3$$

$$\text{鉄筋コンクリート} = 0.06 \text{ m}^3$$

---

$$= 0.71 \text{ m}^3$$

$$\text{アスファルト} \quad 52.5 \times (0.04+0.11)/2 + 38.8 \times 0.04 = 5.49 \text{ m}^3$$

## 6. 床掘り

花壇部

$$(2.40\text{m}^2 + 0.20\text{m}^2) \times 0.35 = 0.91 \text{ m}^3$$

張Co部、As舗装部

$$(4.3\text{m}^2 + 2.5\text{m}^2) \times 0.13 = 0.88 \text{ m}^3$$

---

$$= 1.79 \text{ m}^3$$

## 7. 照明柱撤去

撤去工平面図より

$$= 1 \text{ 箇所}$$

## 8. フェンス撤去

撤去工平面図より

$$= 3.60 \text{ m}$$

## 9. 石碑撤去

撤去工平面図より

$$= 1 \text{ 箇所}$$

$$\left( \begin{array}{l} \text{石碑重量} \\ W = (1.10 \times 0.68 \times 0.2 + 0.2 \times 0.3 \times 0.4 \times 2) \times 2.6 (\text{t/m}^3) = 0.51 \text{ t} \end{array} \right)$$

## 10. ガードレール部材撤去（ビーム）

撤去復旧工平面図より

$$= 3.0 \text{ m}$$

## 11. ガードパイプ部材撤去（パイプビーム3連）

撤去復旧工平面図より

$$= 9.2 \text{ m}$$

## 12. スクラップ

ネットフェンス H=1.5m (8.16 kg/m)

$$3.60 \times 8.16$$

$$= 29.38 \text{ kg}$$

## 数 量 集 計 表 ( 復旧工 )

工 種	種 別	規 格 ・ 寸 法	単位	数 量	摘 要
復旧工			式	1.0	
	表層	密粒度As(13), t=40mm	m2	52.5	
	基層	(再)粗粒度As(20), t=0～70mm	m2	52.5	
	表層	(再)密粒度As(13), t=40mm	m2	38.8	
	上層路盤	M-30, t=100mm	m2	26.8	
	不陸整正	粒調碎石, t=3cm	m2	12.0	
	縁石工	歩車道境界ブロック, H=0.25m, L=0.60m	m	10.9	
	埋戻し	人 力	m3	0.9	花壇部
	埋戻し		m3	0.9	張Co部, As舗装部
	張コンクリート	18-8-40BB	m3	0.1	
	照明柱復旧		箇所	1	
	ネットフェンス復旧		m	3.6	
	石碑復旧		箇所	1	(0.51t)
	ヒューム管復旧	300	m	1.9	
	ガードレール部材設置工	ビーム	m	3.0	再利用
	ガードパイプ部材設置工	パイプビーム3連	m	9.2	再利用
	区画線設置	白, 幅15cm, 実線	式	1.0	(L=11.7m)
	不足土		m3		

## 復旧工

### 1. 表層(密粒度As(13))

$$t=40\text{mm} \quad \text{撤去復旧工平面図より} \quad = \quad 52.5 \quad \text{m}^2$$

### 2. 基層工(再生粗粒度As(20))

$$t=0 \sim 70\text{mm} \quad \text{撤去復旧工平面図より} \quad = \quad 52.5 \quad \text{m}^2$$

### 3. 舗装復旧工((再)密粒度As(13))

$$t=40\text{mm} \quad \text{撤去復旧工平面図より} \quad 19.6+19.2 \quad = \quad 38.8 \quad \text{m}^2$$

### 4. 上層路盤(M-30)

$$t=100\text{mm} \quad \text{撤去復旧工平面図より} \quad 14.0+12.8 \quad = \quad 26.8 \quad \text{m}^2$$

### 5. 不陸整正(粒調碎石, $t=3\text{cm}$ )

$$38.8-26.8 \quad = \quad 12.0 \quad \text{m}^2$$

### 6. 縁石工 (歩車道境界ブロック, $H=0.25\text{m}$ , $L=0.60\text{m}$ )

$$5.6+0.6+4.7 \quad = \quad 10.9 \quad \text{m}$$

### 7. 埋戻し(人力, 花壇部)

$$(2.40\text{m}^2+0.20\text{m}^2) \times 0.35 \quad = \quad 0.91 \quad \text{m}^3$$

### 8. 埋戻し(張Co部, As舗装部)

$$(4.3\text{m}^2+2.5\text{m}^2) \times 0.13 \quad = \quad 0.88 \quad \text{m}^3$$

### 9. 張コンクリート(18-8-40BB、 $t=50\text{mm}$ )

$$2.5\text{m}^2 \times 0.05 \quad = \quad 0.13 \quad \text{m}^3$$

### 10. 照明柱復旧

11. ネットフェンス復旧

撤去復旧工構造図(1)より = 3.6 m

12. 石碑復旧

撤去復旧工構造図(1)より = 1 箇所

13. ヒューム管( 300 )復旧

撤去工平面図より = 1.9 m

14. ガードレール部材設置( ビーム )

撤去復旧工平面図より = 3.0 m

15. ガードパイプ部材設置( パイプビーム3連 )

撤去復旧工平面図より = 9.2 m

16. 区画線設置( 白,幅15cm,実線 )

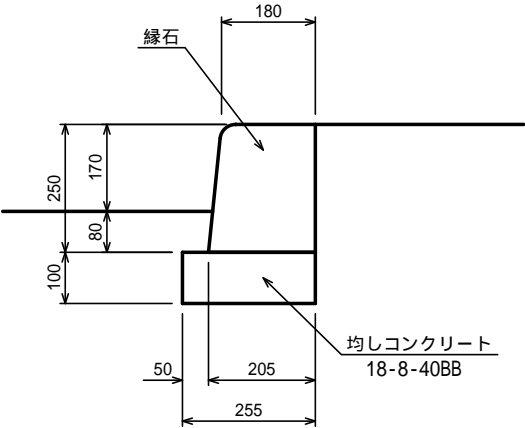
撤去復旧工平面図より = 11.7 m

17. 不足土

= m3

縁石単位数量計算書

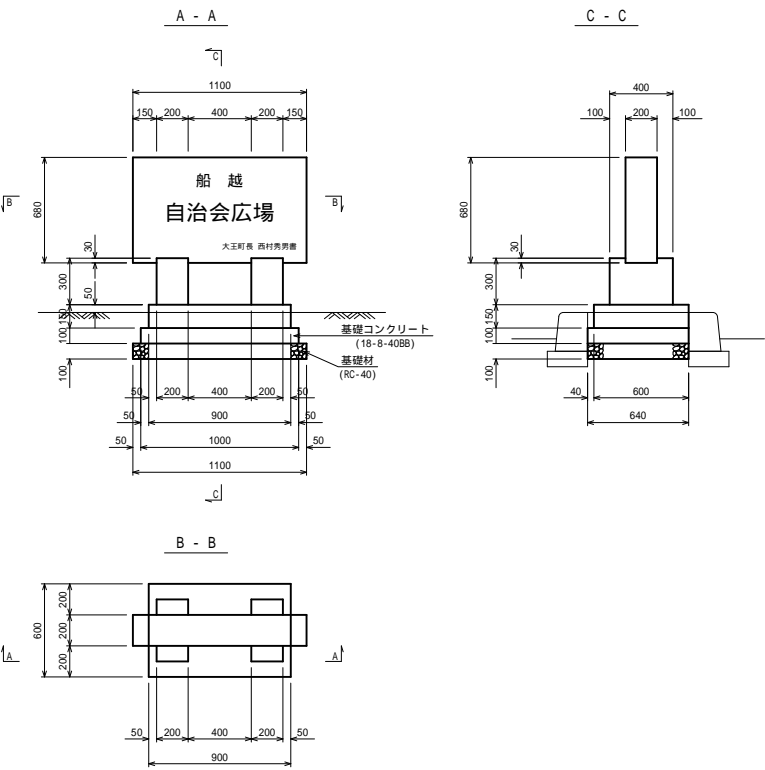
( 10m当り )



名 称	計 算 式	単位	数 量
縁 石	$N = 10.00 / 0.6 = 16.667$	個	17
均しコンクリート (18-8-40BB)	$V = 0.10 \times 0.255 \times 10.00 = 0.255$	m3	0.26
均し型枠	$A = 0.10 \times 10.00 \times 2 = 2.000$	m2	2.0

石碑単位数量計算書

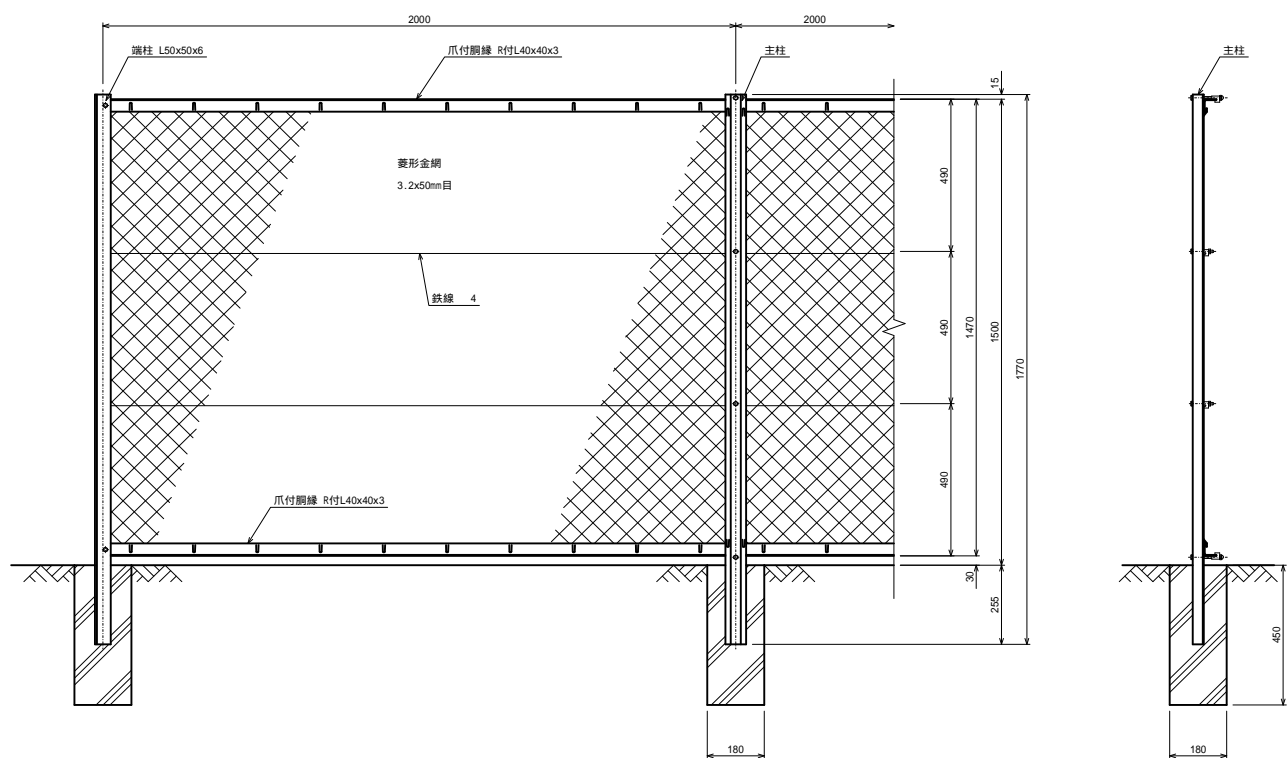
(1箇所当り)



名 称	計 算 式	単位	数 量
石 碑 (既設流用)	$N=$ $1.000$	個	1.0
基礎コンクリート (18-8-40BB)	$V= 1.00 \times 0.640 \times 0.10$ $= 0.064$	m3	0.06
基礎型枠	$A= 0.64 \times 0.10 \times 2$ $= 0.128$	m2	0.13
基礎材 (RC-40, t=100mm)	$A= 0.64 \times 1.10$ $= 0.704$	m2	0.70



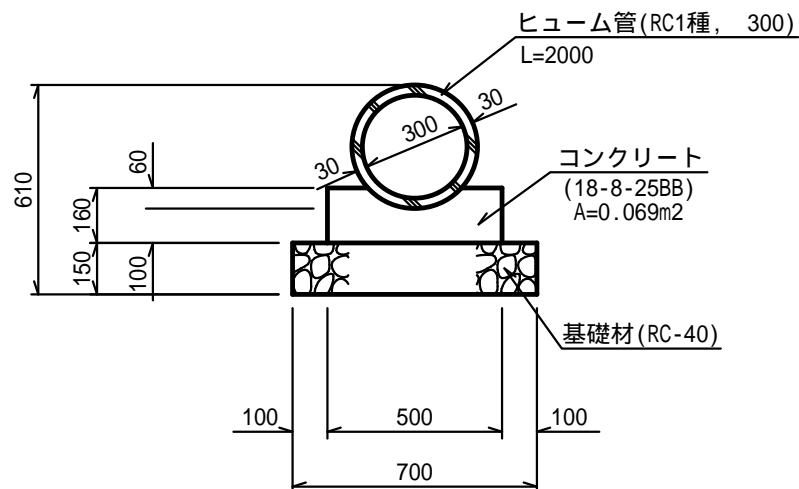
( 10m当り )



名 称	計 算 式	単位	数 量
ネットフェンス (H=1.50m)	L= 10.000	m	10.0
プレキャスト基礎 (180×180×450)	N= 10.000/2.000 5.000	個	5

# ヒューム管単位数量計算書

( 10m当り )



名 称	計 算 式	単位	数 量
ヒューム管 (RC1種, 300, L=2000)	$N = 10.000 / 2.000$  = 5.000	本	5.0
コンクリート (18-8-25BB)	$V = 0.069 \times 10.000$  = 0.690	m <sup>3</sup>	0.7
型 枠	$A = 0.16 \times 10.000 \times 2$  = 3.200	m <sup>2</sup>	3.2
基 礎 材 (RC-40, t=15cm)	$A = 0.70 \times 10.000$  = 7.000	m <sup>2</sup>	7.0
床 均 し	$A = 0.70 \times 10.000$  = 7.000	m <sup>2</sup>	7.0

## 数量総括表（仮設工）

[illegible]

【 船越7号 橋 】

## 数量集計表（鉄筋探査工）

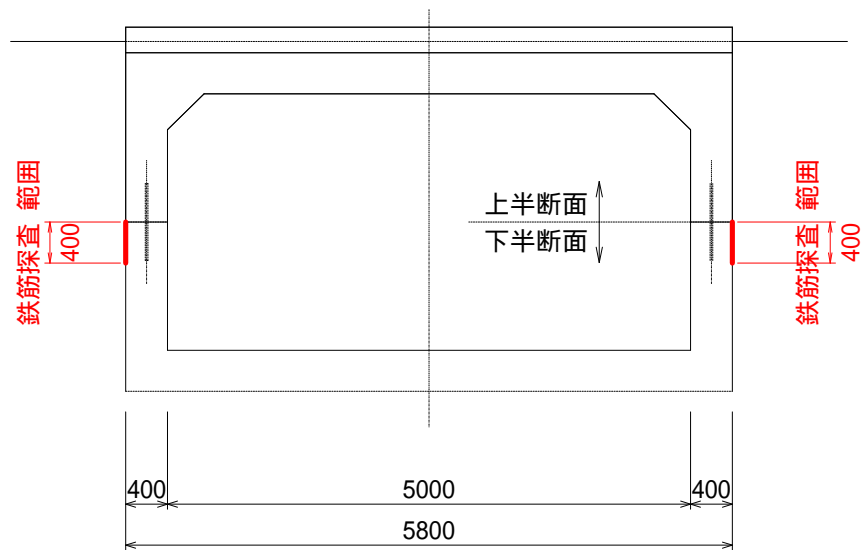
[illegible]

## 1. 鉄筋探査工 横向き

ボックスカルバート下半断面 側壁部（2面）  
 $1.0 \times 0.4 \times 2$

= 0.80 m<sup>2</sup>

【参考図 鉄筋探査箇所】



鉄筋探査工は代表する1部材において実施する。