

[illegible][illegible]

数量調書

管路

工種	算式・根拠	数量
管きょ更生工		
管きょ内面被覆工		
CFエレメント	$66.00 \div 0.333 = 198 \text{ 枚}$ ※有効幅：0.333m/枚 ※単位数量計算書参照	198 枚
ストレートかん合材	$198 - 88 - 1 = 109 \text{ 枚}$ ※フレキシブルかん合材より	109 枚
フレキシブルかん合材	$\begin{aligned} &\cdot \text{かん合材1枚当り} = 9.053 \text{ m} \\ &66.00 \div 1.5 \times 2 = 88 \text{ 枚} \end{aligned}$ ※ボックス1スパン当り1.5m、継目ごとに2枚使用	88 枚
製管工	$\begin{aligned} &\cdot \text{かん合材1枚当り} = 9.053 \text{ m} \\ &\text{製管工} = 66 \text{ m} \end{aligned}$	1.0 式
充てん工	$\begin{aligned} &\text{融着工} \\ &\cdot \text{CFエレメントより} = 198 \text{ 枚} \\ &\text{支保設置工} \\ &\quad 66 \div 2 + 1 = 34 \text{ 箇所} \\ &\quad \text{※2mごとに1箇所+起点1箇所} \\ &\text{支保撤去工} \\ &\cdot \text{支保設置工より} = 34 \text{ 箇所} \\ &\text{支保工損料} \\ &\cdot \text{支保設置工より} = 34 \text{ 箇所} \\ &\text{管口処理工} = 2 \text{ 箇所} \\ &\text{充てん材注入工} \\ &\cdot \text{製管工より} = 66 \text{ m} \\ &\quad \text{※単位数量計算書参照} \end{aligned}$	1.0 式
仕上工	$\text{管口仕上工（本管）} = 2.0 \text{ 箇所}$	2.0 箇所

数量調書

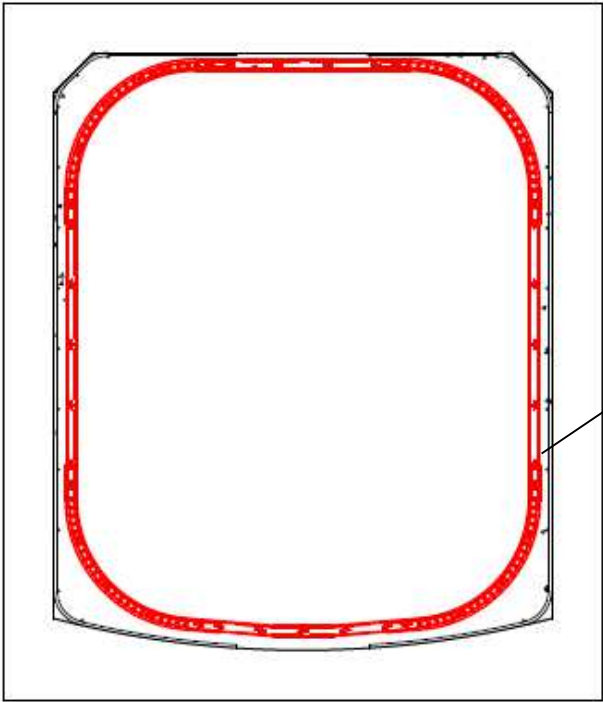
管路

工種	算式・根拠	数量
付帯工		
付帯工		
流入口仕上工	φ 300 流入管仕上工 =	<u>1.0</u> 箇所
補強鉄筋設置工	・製管工より ※単位数量計算書参照 = <u>66</u> m =	<u>1.0</u> 式
仮設工		
水替工		
水替工	ポンプ運転、設置・撤去 = ・設置・撤去 = <u>1</u> 箇所	<u>1.0</u> 式
耐震継手工		
耐震継手工		
後付型伸縮可とう継手	※単位数量計算書参照 =	<u>1.0</u> 箇所

単位数量計算書

CFエレメント

1枚当たり



CFエレメント

・ライニング材 9.053 m/枚

・ストレートフレーム（上部） 1050 mm/本

$$1.05 \times 2 = \underline{2.1 \text{ m}}$$

・ストレートフレーム（側部） 1534 mm/本

$$1.534 \times 4 = \underline{6.136 \text{ m}}$$

・インバートフレーム（底部） 1158 mm/本

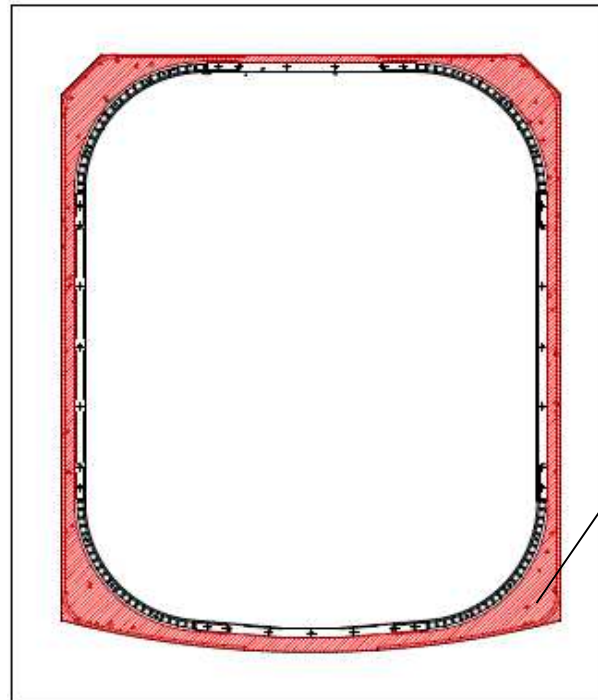
$$1.158 \times 2 = \underline{2.316 \text{ m}}$$

・ハンチフレーム 8 個

単位数計算書

充てん材注工

6m当たり



CF充てん材
(1,325kg/m³)

既設管内断面積 : 7.329m²
更生管内断面積 : 5.968m²
ライニング材等面積 : 0.074m²

・ 充てん材注工断面積

$$7.329 - 5.968 - 0.074 = \underline{1.287 \text{ m}^2}$$

・ 6m当り充てん材使用量

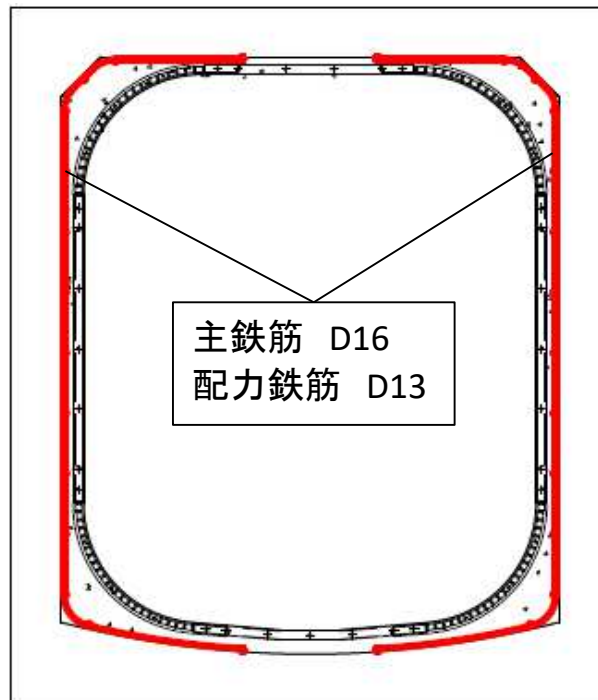
$$1.287 \times 6 = 7.722 \text{ m}^3$$

$$7.722 \times 1325 = \underline{10232 \text{ kg}}$$

単位数量計算書

補強鉄筋設置工

5m当たり



主鉄筋(D16 SD345)

1m当り : 1.56kg

1本当り : 4.8m

1m当り使用量: 8本 × 両側

配力鉄筋(D13 SD345)

1m当り : 0.995kg

1本当り : 1m

1m当り使用量: 24本

・ 主鉄筋の5m当り鉄筋使用量

$$4.80 \times 8.00 \times 2.00 \times 5 = 384 \text{ m}$$

$$384 \times 1.56 = \underline{599 \text{ kg}}$$

・ 配力鉄筋の5m当り鉄筋使用量

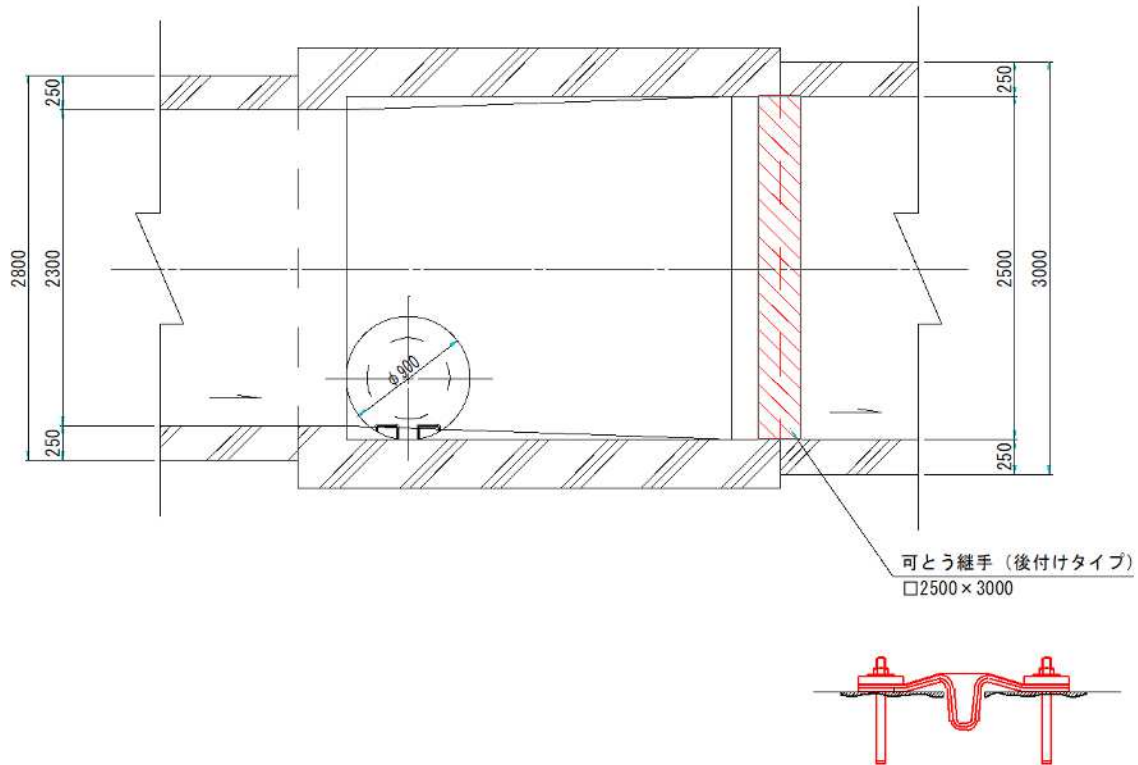
$$1.00 \times 24.00 \times 5 = 120 \text{ m}$$

$$120 \times 0.995 = \underline{119 \text{ kg}}$$

単位数量計算書

後付型伸縮可とう継手

1箇所当たり



・伸縮可とう継手材 (頂部・側壁部) 8 m

・伸縮可とう継手材 (底版部) 2.6 m

・後付け式ゴム伸縮可とう継手設置工

$$8 + 2.6 = \underline{10.6 \text{ m}}$$

・止水ゴム取付工

$$8 + 2.6 = \underline{10.6 \text{ m}}$$

数量調書

間接工事費積上げ分

工種	算式・根拠	数量
共通仮設費（積分）		
準備費		
調査工	$\text{本管潜行目視調査工} =$ $\text{内径1500mm以上} = \underline{66 \text{ m}}$	<u>1.0 式</u>
清掃工	$\text{吸引車清掃工} =$ $\text{強力吸引車 8 t 使用} = \underline{66 \text{ m}}$ $\text{※清掃対象土砂量: } \underline{0.56 \text{ m}^3}$ $0.56 \div 66 \div (2.5 \times 3)$ $= 0.0011 \div 0.11\% \quad \text{※土砂深率5\%以下}$ 収集運搬（建設汚泥） $\text{大型バキューム車 概ね25km} = \underline{1 \text{ 回}}$ $0.56 \times 1.1 = 0.616 < 8 \text{ t}$ ※産業廃棄物の体積から重量への換算係数（環境省）より 汚泥処分費 $0.56 \times 0.75 = \underline{0.42 \text{ m}^3}$	<u>1.0 式</u>
止水工	$\text{Vカット工} =$ $\cdot \text{Vカット工数量計算書より}$ $\text{深さ70mm} = \underline{2.64 \text{ m}}$ $\text{深さ50mm} = \underline{37.86 \text{ m}}$	<u>1.0 式</u>

Vカット工 数量計算書

路線番号	既設断面寸法 (mm)	上流人孔からの距離 (m)	異常内容	異常箇所	延長 (m)	備考	
		127.80	浸入水A	右側壁	2.64		
		133.80	浸入水C	頂版	2.10		
		144.35	浸入水C	頂版	2.10		
		145.85	浸入水C	頂版	2.10		
		147.40	浸入水C	頂版	2.10		
		148.90	浸入水C	頂版	2.10		
		150.40	浸入水C	頂版	2.10		
		150.40	浸入水C	右側壁	2.64		
		151.90	浸入水C	頂版	2.10		
		153.40	浸入水C	頂版	2.10		
		154.90	浸入水C	頂版	2.10		
		154.90	浸入水C	右側壁	2.64		
		156.40	浸入水C	頂版	2.10		
		160.90	浸入水C	頂版	2.10		
		162.40	浸入水C	頂版	2.10		
		184.50	浸入水C	頂版	2.10		
		184.50	浸入水C	左側壁	2.64		
		184.50	浸入水C	右側壁	2.64		
合計				浸入水A	2.64	深さ70mm	
				浸入水C	37.86	深さ50mm	