

数 量 計 算 書

谷口ほか水路改修(R8)工事
(谷口工区)

§ 1. 土 工

調

書

1. コンクリート埋戻(受台と同時)

$$V = \begin{array}{c} \text{右岸} \\ 0.03 \end{array} = 0.03 \text{ m}^3$$

2. しゅんせつ工 $t=10\text{cm}$ 以上

$$L = 19.617 = 19.6 \text{ m}$$

$$V = 1.35 = 1.4 \text{ m}^3$$

3. 産廃処分

$$V = \begin{array}{c} \text{しゅんせつ土} \\ 1.4 \end{array} = 1.4 \text{ m}^3$$

しゅんせつ工

調

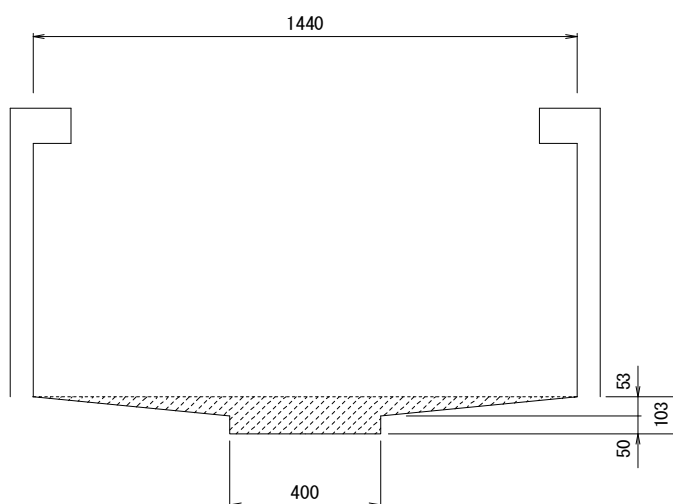
書

No. 8+16. 253～No. 9+15. 870

1) 柵渠部しゅんせつ工

L= 19. 617 m

平均堆積高さ= 0. 103 m



$$\text{しゅんせつ土量} = (0.40 \times 0.05 + (0.40 + 1.44) \times 0.053 \times 1/2) \times 19.617 =$$

1. 35

§ 2. 水路工

調 書

1/2

1. 歩道用床版蓋掛け 1700×500×100

$$L = \frac{(20)}{10.060} + \frac{(18)}{9.054} = \frac{(38)}{19.1} \text{ 枚 m}$$

2. 歩道用現場打ち床版 巾1710×厚さ110

$$L = 0.50 = 0.5 \text{ m}$$

3. 敷きマット(SSTタフト、1000×100×10mm)

$$L = (10.060 + 9.054) \times 2 = 38.2 \text{ m}$$

4. 受台(タイプ4)壁面間詰め部

$$L = \frac{\text{右岸}}{2.6} = 2.6 \text{ m}$$

5. 受台(タイプ5)

$$L = \frac{\text{右岸}}{17.0} = 17.0 \text{ m}$$

6. 受台(タイプ11)

$$L = \frac{\text{左岸}}{12.1} = 12.1 \text{ m}$$

7. 受台(タイプ12)

$$L = \frac{\text{左岸}}{7.5} = 7.5 \text{ m}$$

§ 2. 水 路 工

調

書

2/2

8. 水抜きパイプ(VUφ50mm、L=0.4m)

N=

2

=

2 箇所

[illegible]

[illegible]

[illegible]

§ 3. 付帯工

調

書

1. ケーブルトラフ(150A)

$$L = 19.6 \text{ m}$$

2. 配線管移設(φ 50mm以下、5本組)

$$L = 19.6 \text{ m}$$

3. 足場板掛渡工 鋼製軽量足場板(240×2000×40)

$$L = \frac{19.617}{2} \times 2 = 39.2 \text{ m}$$

$$N = \frac{39.20}{2.00} = 20 \text{ 枚}$$

材 料 計 算 書

$$1700 \times 500 \times 100$$

P. 13

2020

175 1710 135

5 1700 5

車道用コンクリート床板
1700×500×100

樹脂発泡目地板
(敷きマット)

コンクリートトラサ
150A

水抜きパイプ
φ50mm

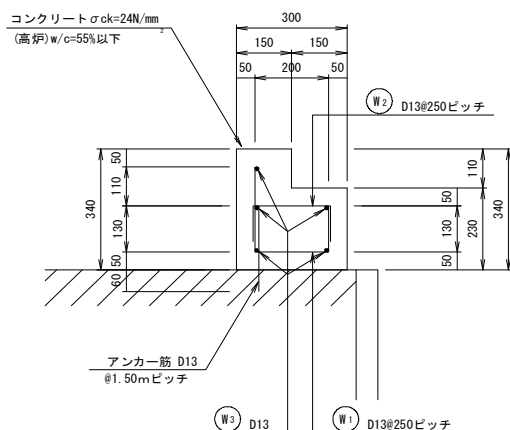
土

受台コンクリート
 $\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$

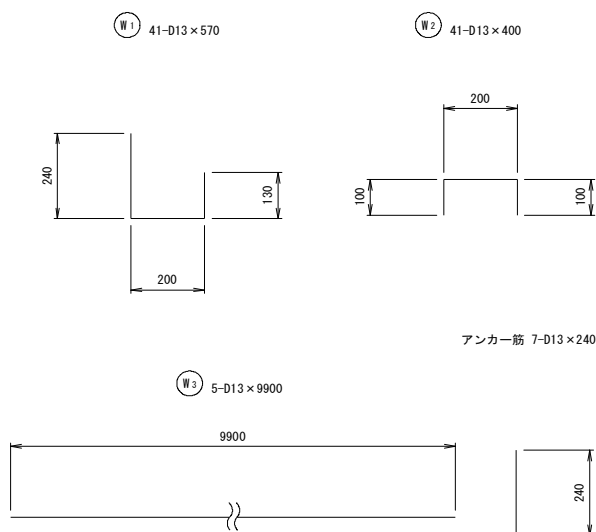
[illegible]

[illegible]

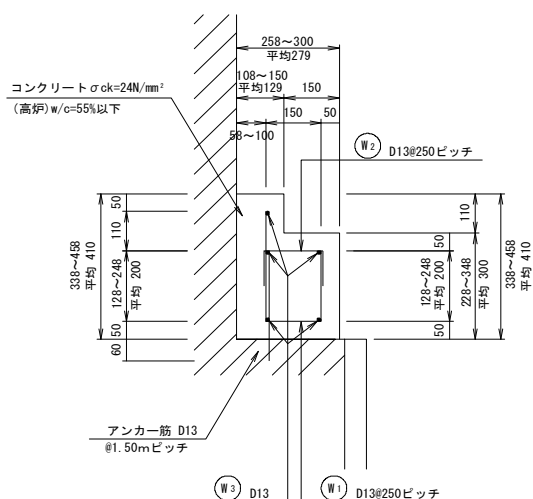
(略 図)



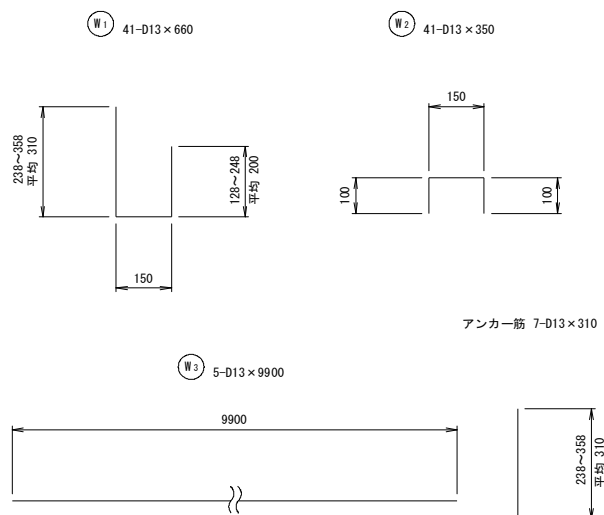
鉄筋加工図 (10m当り)

[illegible]

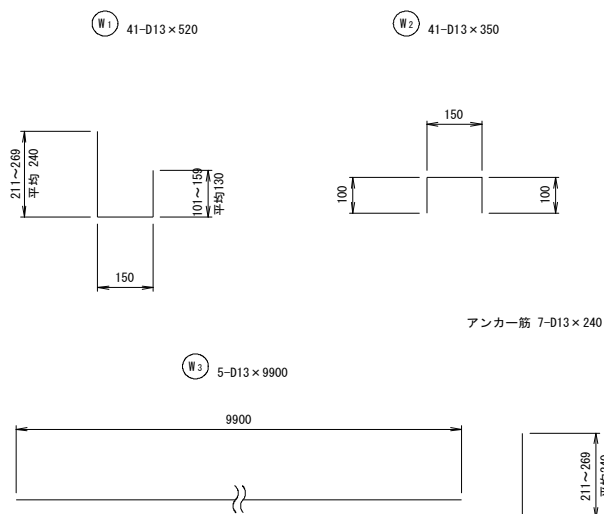
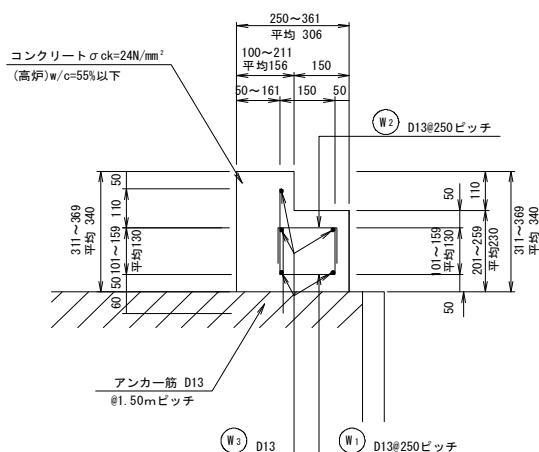
(略 図)



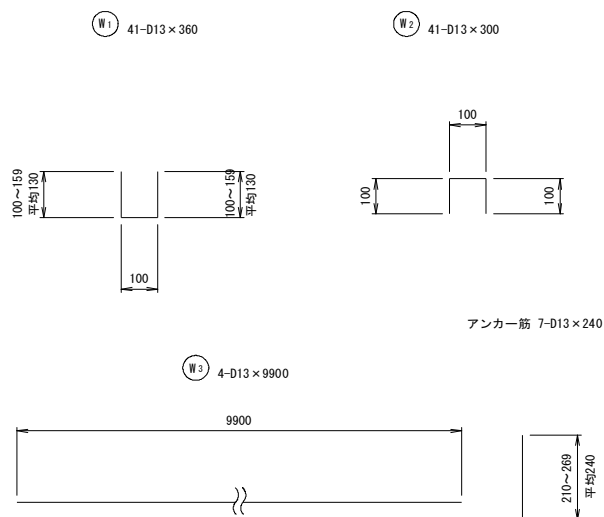
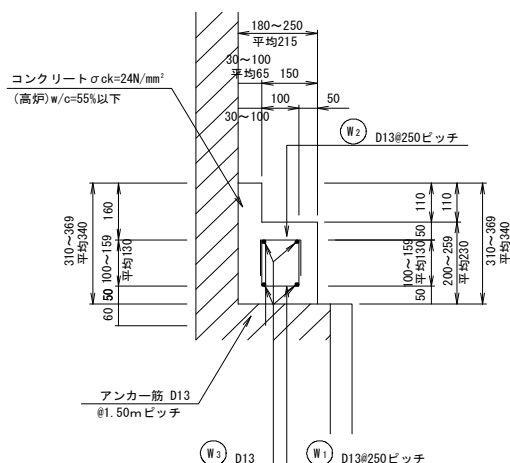
鉄筋加工図 (10m当り)

[illegible]

鉄筋加工図 (10m当り)

[illegible]

鉄筋加工図 (10m当り)

[illegible]

谷口ほか水路改修(R8)工事
(戸ヶ崎一丁目工区)
数量計算書

戸ヶ崎一丁目 水路改修工事 数量総括表

[illegible]

水路工数量計算書

[illegible]

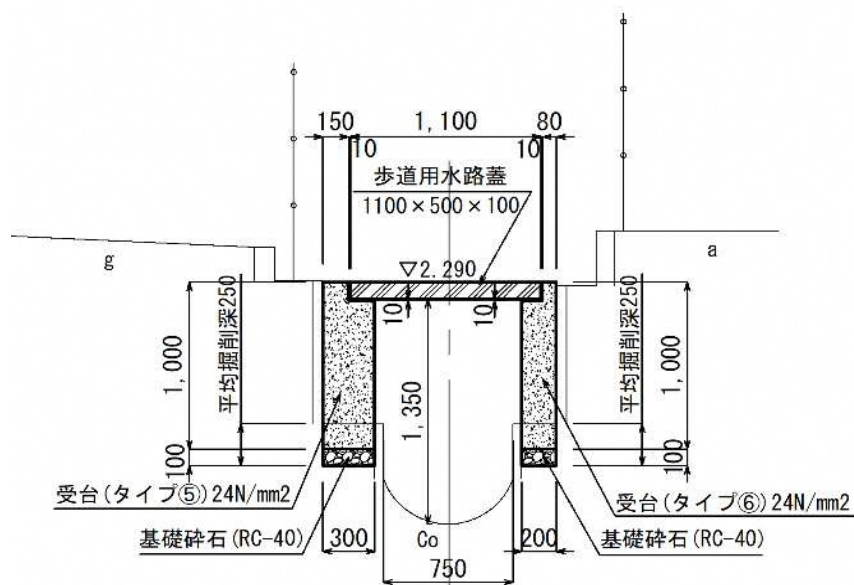
土工数量計算書

[illegible]

土工代表断面図

NO. 7

GH=0.84



[illegible]

準備工数量計算書

[illegible]

仮設工数量計算書

[illegible]

[illegible]

令和8年度
谷口ほか水路改修(R8)工事
(鷹野二丁目工区)

数	量	計	算	書
---	---	---	---	---

数量総括表

工 種	種 別	細 別	単位	数 量	積算数量	備 考
土 工						
	人力掘削	河床土	m ³	7.6	8	
	人力盛土	発生土	m ³	8.7	9	
	人力床掘	土砂	m ³	9.2	9	
	人力埋戻	発生土	m ³	3.1	3	
	残土運搬工	人力積込 2t車、L=4.5km以下	m ³	3.7	4	
	しゅんせつ工	t=10cm以上	m	34.8	35	
	産廃処分		m ³	8.4	8	
水路工						
	歩道用床版	T=0.5以上 1600×500×100	m	33.2	33	66 枚
	グレーチング蓋	T-2 1600×500×100	枚	1	1	
	敷きマット	SSTタイト 1000×100×10mm	m	69.4	69	A= 6.9 m2
	受台コンクリート工	タイプ1	m	69.4	69	
	現場打ち水路工	タイプ1	m	19.5	20	
	〃	タイプ2	m	14.7	15	
	BP部底打ちCo工		式	1	1	
	間詰めコンクリート	コンクリート t=10cm 基礎砕石 t=10cm	式	1	1	V= 1.99 m3 A= 19.9 m2
	排水管切回工	VUφ75	式	1	1	1 箇所
	排水管延長工	VUφ75～φ150	式	1	1	8 箇所
付帯工						
	土留板設置工	300×1495×50	m	4.5	5	
	足場板架渡工	鋼製軽量足場板 240×2000×40	式	1	1	L= 69.4 m 両側 35 枚

数量総括表

[illegible]

§ 1. 土 工

調

書

1. 人力掘削

$$V = 7.60 = 7.6 \text{ m}^3$$

2. 人力盛土(発生土)

$$V = 8.70 = 8.7 \text{ m}^3$$

3. 人力床掘

$$V = 9.18 = 9.2 \text{ m}^3$$

4. 人力埋戻 (発生土)

$$V = 3.07 = 3.1 \text{ m}^3$$

5. 残土運搬工 2t車、L=4.5km以下(人力積込)

$$V = \frac{\text{人力掘削 } 7.6 + \text{人力床掘 } 9.2 - (\text{人力盛土 } 8.70 + \text{人力埋戻 } 3.10)}{0.9} = 3.7 \text{ m}^3$$

6. しゅんせつ工 t=10cm以上

$$L = 34.844 = 34.8 \text{ m}$$

7. 産廃処分

$$V = 8.36 = 8.4 \text{ m}^3$$

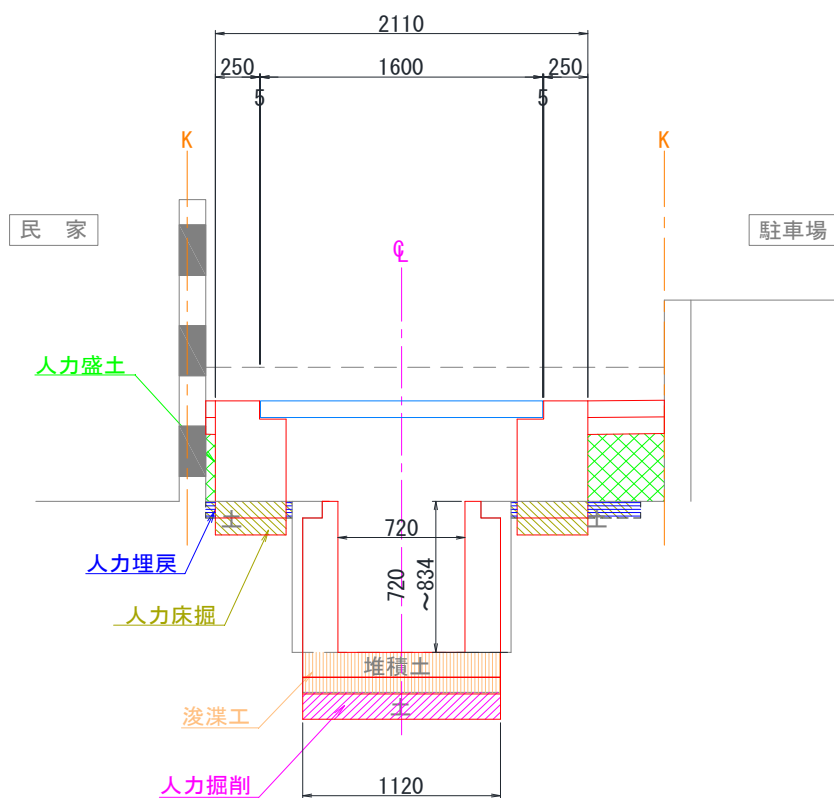
しゅんせつ工

土工計算書

測点番号	延 長	—横断面積— 堆積厚さ	平 横断面積— 均 堆積厚さ	立 方 米— 平 方 米
		BP転用		
BP-0.140		0.37		
	0.140		0.370	0.05
BP		0.37		
	20.000		0.260	5.20
No. 1		0.15		
	9.500		0.150	1.43
No. 1+9.500		0.15		
	5.204	No. 1+9.500転用	0.150	0.78
No. 1+14.704		0.15		
小 計				7.46
		※堆積厚＝縦断図より		
合 計				7.46
	断面積		水路底巾	
	7.46		1.12	8.36
計	34.844			8.36

凡	例
人 力 掘 削	
人 力 盛 土	
人 力 床 掘	
人 力 埋 戻	
浚 渫 工	

受台 (タイプ1)



§ 2. 水 路 工

調

書

1. 歩道用床版蓋掛け 1600×500×100

$$L = \frac{(67)}{33.70} - \frac{\text{グレーチング蓋}}{0.503} \times \frac{(1)}{1} = \frac{(66)}{33.2} \text{ 枚 m}$$

2. グレーチング蓋 1600×500×100

$$N = 1 = 1 \text{ 枚}$$

3. 敷きマット(SSTタイル、1000×100×10mm)

$$L = \frac{\text{受台右岸}}{34.7} + \frac{\text{受台左岸}}{34.7} = 69.4 \text{ m}$$

4. 受台コンクリート工(タイプ1)

$$L = \frac{\text{右岸}}{34.7} + \frac{\text{左岸}}{34.7} = 69.4 \text{ m}$$

5. 現場打ち水路(タイプ1) (B)720×(H)720～834

$$L = 19.5 = 19.5 \text{ m}$$

6. 現場打ち水路(タイプ2) (B)720×(H)834～856

$$L = 14.7 = 14.7 \text{ m}$$

7. BP部底打ちコンクリート工(L=0.64m)

$$N = 1 = 1 \text{ 式}$$

§ 2. 水 路 工 調 書

8. 間詰めコンクリート (コンクリートt=10cm、基礎碎石t=10cm)

A=	右岸側		左岸側		(1) 式
	14.7	+	5.2	=	19.9 m²

9. 排水管切り回し工(VUφ75)

N=	材料計算書		(1) 式
	1	=	1 箇所

10. 排水管延長工(VUφ75～φ150)

N=	材料計算書		(1) 式
	8	=	8 箇所

§ 3. 付帯工

調

書

1. 土留め板設置工 $300 \times 1495 \times 50$

$$L = 4.5 = 4.5 \text{ m}$$

2. 足場板掛渡工 鋼製軽量足場板($240 \times 2000 \times 40$)

$$L = \begin{array}{c} \text{施工延長} \\ 34.70 \end{array} \times 2 \text{列} = 69.4 \text{ m}$$

$$N = 69.40 \div 2 = \begin{array}{c} 1 \\ 35 \end{array} \text{ 式枚}$$

3. 土のう積工(小口並べ) 仕拵、積立、撤去

$$N = 1 + 1 = 2 \text{ 箇所}$$

$$A = \begin{array}{c} \text{柵渠} 0.9 \times 0.9 \\ 0.81 \end{array} \times \begin{array}{c} \text{設置箇所} \\ 2 \end{array} = 1.6 \text{ m}^2$$

4. 水替工 作業時排水(発動発電機) ポンプ1台 据付・撤去

$$N = 1 = 1 \text{ 式}$$

§ 4. 構造物取壊し工

1. Co構造物取壊し工(鉄筋構造物)・人力施工

柵渠梁
V= 0.38 = 0.4 m³

2. Co廃材処分工(鉄筋構造物) 10t車、L=1.6km以下

V= 0.38 = 0.4 m³

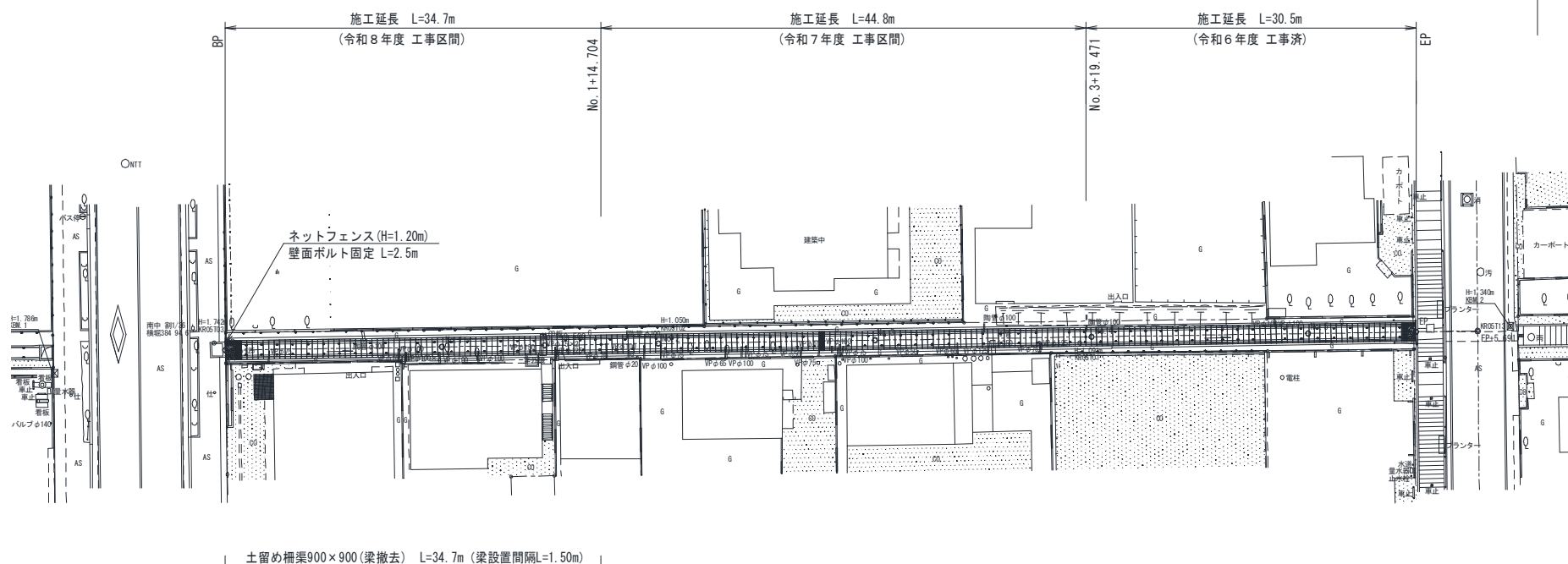
3. ネットフェンス撤去 H=1.20m(壁面ボルト固定)

L= 2.50 = 2.5 m

4. スクラップ処分

ネットフェンスH=1.20m
V=(2.50 × 7.82 kg/m)/ 1000 = 1 式
= 0.020 t

撤去平面図 S=1:250



撤去根拠図

材 料 計 算 書

$$1600 \times 500 \times 100$$

P. 17

Technical cross-section drawing of a drainage structure. The drawing shows a concrete base with a resin-foamed aggregate surface layer (樹脂製発泡目地板, t=10mm) and a concrete slab (歩道用コンクリート床板, 1600x500x100). The structure includes a central drainage channel (現場打ち水路) and side channels (間詰めコンクリート工). Dimensions are provided for various components: 315, 2110, 425, 250, 1600, 250, 2850, 1.0%, FH=0.000, FH=0.930, and FH=0.000. Labels include '受台コンクリート(タイ'1)', '受台下端 FH=0.930', '既設土留め 柵渠900x900', and '現場打ち水路(タイ'2) (B) 720x(H) 867~944'.

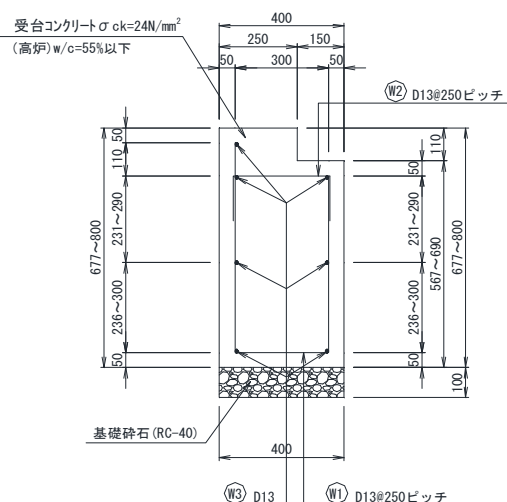
[illegible]

H=677~800

10m当り 材 料 計 算 書

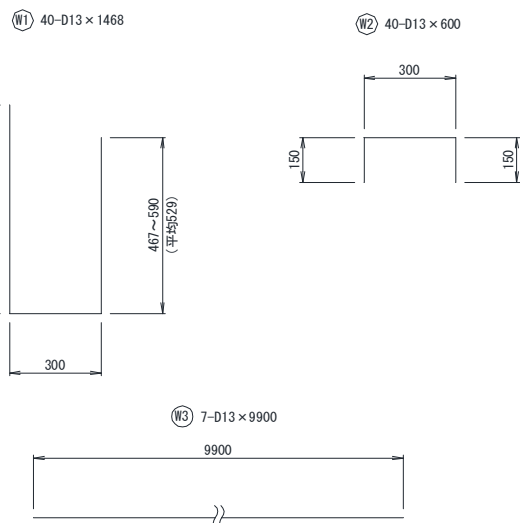
P. 18

(略 図)



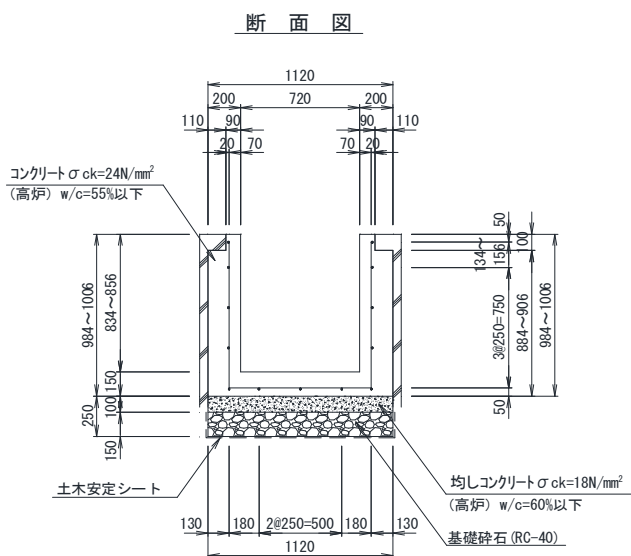
受台平均高 $H=(677+800) \times 1/2=739$

鉄筋加工図 (10m当り)

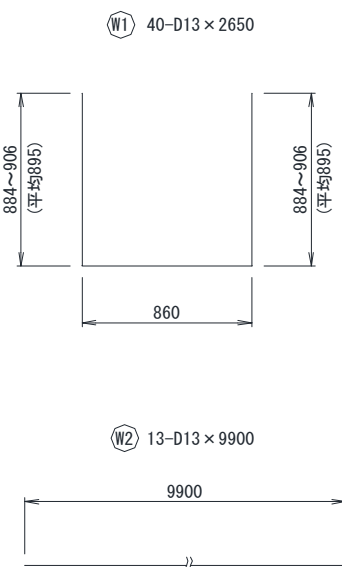
[illegible]

種 別	規 格	算 式	数 量	単位
コ ン ク リ ー ト	W/C=55%以下 $\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$	$(1.12 \times 0.927 - 0.72 \times 0.777 - 0.11 \times 0.10 \times 2)$		
		$\times 10.0 =$	4.57	m^3
型 枠	鉄筋構造物	$(0.777 + 0.777) \times 10.0 =$	15.54	m^2
鉄 筋	D13	$\{ (40 \times 2.514 + 13 \times 9.90)$		
		$\times 0.995 \} / 1000 =$	0.228	t
均 し コ ン ク リ ー ト	W/C=60%以下 $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	$1.12 \times 0.10 \times 10.0 =$	1.12	m^3
基 礎 砕 石	t=15cm 再生切込砕石(40~0)	$1.12 \times 10.0 =$	11.20	m^2
土 木 安 定 シ ー ト	ポリプロピレン系 1220N/5cm	$(1.12 + 0.15 + 0.15) \times 10.0 =$	14.20	m^2

(略 図)



鉄筋加工図 (10m当り)



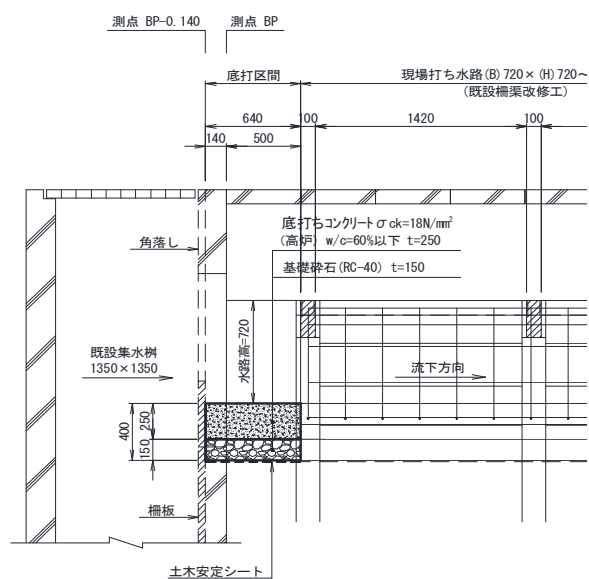
$$\text{水路平均高 } H1=(984+1006) \times 1/2=995$$

$$H2=(834+854) \times 1/2= 844$$

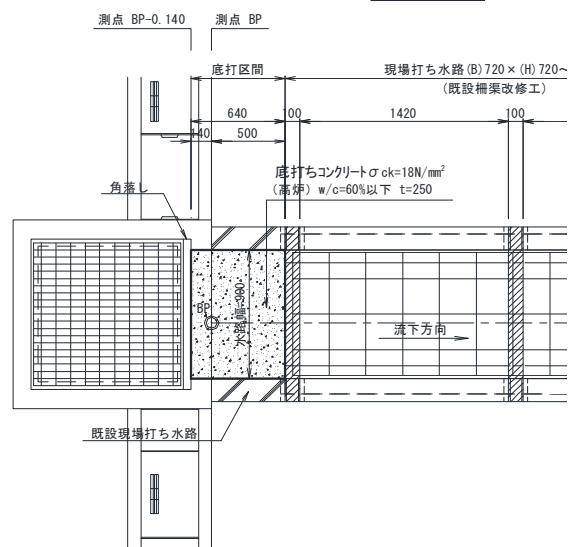
種 別	規 格	算 式	数 量	単位
コ ン ク リ ー ト	W/C=55%以下 $\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$	$(1.12 \times 0.995 - 0.72 \times 0.844 - 0.11 \times 0.10 \times 2)$		
		$\times 10.0=$	4.85	m^3
型 枠	鉄筋構造物	$(0.844 + 0.844) \times 10.0=$	16.88	m^2
鉄 筋	D13	$\{ (40 \times 2.650 + 13 \times 9.90)$		
		$\times 0.995 \} / 1000=$	0.234	t
均しコンクリート	W/C=60%以下 $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	$1.12 \times 0.10 \times 10.0=$	1.12	m^3
基 礎 砕 石	t=15cm 再生切込砕石(40~0)	$1.12 \times 10.0=$	11.20	m^2
土 木 安 定 シ ー ト	ポリプロピレン系 1220N/5cm	$(1.12 + 0.15 + 0.15) \times 10.0=$	14.20	m^2

(略 図)

側 面 図



平面图

[illegible]

(VU ϕ 75)
$$N =$$

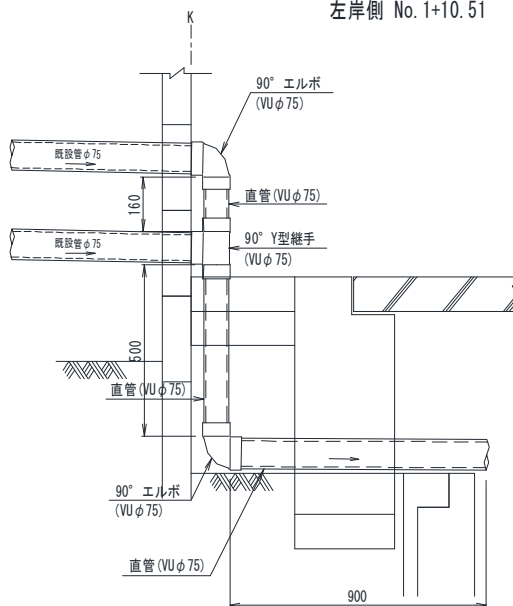
1

箇所

1式当り

P. 22

左岸側 No. 1+10.51

[illegible]

排水管延長工

(VUφ75～φ150)

N=

8

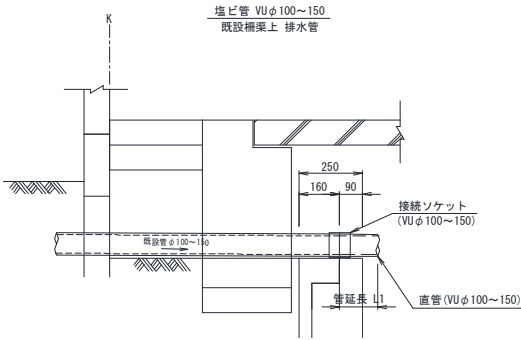
箇所

1式当り

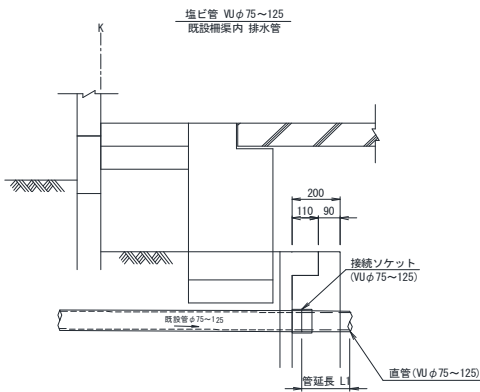
材 料 計 算 書

P. 23

(略 図)



		管延長 L1 (m)				
	測 点	φ 50	φ 65	φ 75	φ 100	φ 150
左岸側	BP +16.58	—	—	—	0.10	—
"	BP +19.81	—	—	—	0.10	—
"	No. 1+3.35	—	—	—	0.10	—
"	No. 1+8+17	—	—	—	—	0.10
管 延 長 合 計		—	—	—	0.30	0.10
ソ ケ ッ ト 合 計		—	—	—	3	1



		管延長 L1 (m)		
	測 点	φ 75	φ 100	φ 125
左岸側	BP +16.67	—	0.10	—
"	BP +16.81	—	0.10	—
右岸側	No. 1+9.53	0.10	—	—
左岸側	No. 1+10.51	—	—	0.10
管 延 長 合 計		0.10	0.20	0.10
ソ ケ ッ ト 合 計		1	2	1

種 別	規 格	算 式	数 量	単位
塩 び 管	直管VUφ75	数量表より 0.10=	0.10	m
"	直管VUφ100	0.10×3+0.10×2=	0.50	m
"	直管VUφ125	0.10=	0.10	m
"	直管VUφ150	0.10=	0.10	m
合 計			0.80	m
ソ ケ ッ ト	VUφ75	数量表より 1=	1	個
"	VUφ100	3+2=	5	個
"	VUφ125	1=	1	個
"	VUφ150	1=	1	個
合 計			8	個

[illegible]