

1. 函渠工数量総括表  
道路改良

数 量 総 括 表

レベル2 工 種	レベル3 種 別	レベル4 細 別	レベル5 規 格	単位	数量区分	数 量			備考
						左岸	右岸	合計	
構造物撤去工									
	構造物とりこわし工	コンクリート構造物取壊し	鉄筋構造物	m3				116.6	上部工
			無筋構造物	m3		62.5	53.6	116.1	下部工 & 護岸
		舗装版切断	15cm以下	m				8.0	4m×2=8.0
		アスファルト舗装版破碎・積込工		m2				120.0	
	運搬処理工								
		殻運搬	コンクリート（有筋）	m3				116.6	
			コンクリート（無筋）	m3				116.1	
			As舗装版	m3				6.0	
			舗装版汚泥運搬費	m3				0.1	
		処分費							
			コンクリート（有筋）	m3				116.6	
			コンクリート（無筋）	m3				116.1	
			As舗装版	m3				6.0	
			舗装版汚泥運搬費	m3				0.1	
	防護柵撤去								
		防護柵撤去	コンクリート建込	m		9.0	9.0	18.1	18.052m
			スクラップ控除	t				0.2	1.05kg/m×18.1+ 27.7kg/本×8枚=0.241
	カルバート工								
		掘削	土砂	m3				137.2	4.2+99+34
		床掘	土砂	m3				679.1	243.3+65.6+330.7+39.5
		埋戻（ルーズ）		m3				15.2	
		埋戻		m3				612.8	33.5+574+5.3
		基面整正		m2				114.4	
		土砂運搬工		m3				213.3	4.2+4+28+28.4+99+16.7+33
		路床盛土	B≥4.0m	m3				73.7	31+42.7

道路改良

数量 総括表

レベル2 工種	レベル3 種別	レベル4 細別	レベル5 規格	単位	数量区分	数量				備考	
						本体	左口	右口	合計		
函渠工		路肩盛土		m3					0.2		
		法面整正		m2					7.9		
		場所打ち函渠工	コンクリート	$\sigma_{ck}=24N/mm^2$	m3		72.3	18.7	18.7	109.7	
			型枠	普通型枠	m2	H $\leq$ 30m	125.2	71.4	71.4	268.0	
			鉄筋	SD345	kg	D32~D29	0	0.0	0.0	0.0	
					kg	D25~D16	7453	1007.0	1007.0	9467.0	
					kg	D13	744	205.0	205.0	1154.0	
				kg	合計	8197	1212.0	1212.0	10621.0		
	基礎工	均しコンクリート	$\sigma_{ck}=18N/mm^2, t=100mm$	m2		40.0			40.0	(4.0 m3)	
		均しコンクリート型枠		m2		2.6			2.6		
		基礎砕石	RC40, t=200mm	m2		40.0			40.0		
	仮設工	足場工	枠組足場	掛m2	H $\leq$ 30m	236			236.0		
					f $\leq$ 40kN/m2, H<4m	109			109.0	頂版	
		支保工	パイプサポート支保	空m3	f $\leq$ 60kN/m2, H<4m		10.8	10.8	21.6	翼壁	
		コルゲートフレーム据付工	1200 × 950	m					32.0		
		コルゲートフレーム撤去工	1200 × 950	m					32.0	瀬替え工(2)	
		大型土のう工(耐候性土のう2t用)	製作・設置	袋					65.0	32+33	
			設置	袋					28.0	32-4=28袋現場内再利用瀬替え	
			撤去	袋					65.0	32+33	
		敷鉄板	設置	m2					757.1	33.5+723.6	
			撤去	m2					757.1	33.5+723.6	
		敷鉄板	賃料 3m鉄板	枚					8.0		
			賃料 6m鉄板	枚					75.0		
		建設廃棄物収集・運搬費	2tダンプ車・片道25kmまで	t					0.2	65袋×3.3kg/枚=214.5kg/1000=0.2t	
		処分費	プラスチック	m3					0.6	0.2/0.35(t/m3)=0.57143	

道路改良 数量総括表

レベル2 工種	レベル3 種別	レベル4 細別	レベル5 規格	単位	数量区分	数量			備考
						左岸側	右岸側	合計	
護岸工									
	ブロック積護岸工	積ブロック	控え長350	m2		88.1	44.5	132.6	
		胴込めコンクリート	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	m3		19.4	9.8	29.2	
		裏込め材	RC80	m3		36.6	18.6	55.2	
		天端コンクリート	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	m		21.9	11.8	33.7	小型構造物
		〃	〃	m3		0.5	0.3	0.8	〃
		基礎コンクリート	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	m		22.4	10.8	33.2	〃
		水抜きパイプ	VP $\phi$ 50mm	m		12.9	6.7	19.6	
		伸縮目地	t=10mm	m2		4.2	4.1	8.3	
		小口止めコンクリート1	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	箇所		1.0		1.0	無筋構造物
		小口止めコンクリート2	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	箇所		1.0		1.0	〃
		小口止めコンクリート3	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	箇所			1.0	1.0	〃
		小口止めコンクリート4	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	箇所			1.0	1.0	〃
道路工									
	アスファルト舗装工	表層工	密粒度キヤップアスコン t=5cm	m2				120.0	
		上層路盤工	M-40 t=15cm	m2				120.0	
		下層路盤工	RC-40 t=20cm	m2				120.0	
	防護柵工	橋梁用高欄	Gr-C-2B	m		12.7	12.7	25.4	
		ガードレール設置	Gr-C-4E	m				20.0	
	区画線工	溶融式区画線	外側線W=15cm(実線)	m				60.0	
植栽工									
	支障木伐採	幹周280cm以上～幹周300cm未満		本				1.0	
			根(運搬・処分)	t				0.9	想定値

## 2. 構造物撤去工数量計算

### (1) 作業土工

#### 1. 床掘 ※埋戻は(8)作業土工で計上

$$21.160 \times (6.727 + 5.317) \times 0.500 = 127.426 \text{ m}^2$$

(CAD)

左岸計 = 127.426 m<sup>3</sup>

$$20.590 \times (7.966 + 3.290) \times 0.500 = 115.881 \text{ m}^2$$

(CAD)

右岸計 = 115.881 m<sup>3</sup>

床掘数量 = 243.307 m<sup>3</sup>

2. 積込 = 243.307 m<sup>3</sup>

### (2) 防護柵撤去工

#### 1. ガードレール撤去工

$$4.507 + 4.507 = 9.014 \text{ m}$$

$$4.508 + 4.530 = 9.038 \text{ m}$$

左岸計 = 9.014 m

右岸計 = 9.038 m

合計 = 18.052 m

### (3) 構造物とりこわし工

#### 1. コンクリート構造物取壊し

鉄筋構造物 (上部工) 橋長L=7.600m ※桁材は別途計上

$$(0.150 + 0.150 + 15.040) \times 7.600 = 116.584 \text{ m}^3$$

(CAD) (CAD) (CAD)

#### 無筋構造物 (下部工および既設護岸)

##### 胸壁

$$(0.300 \times 1.260) \times 0.300 \times 2.000 = 0.227 \text{ m}^3$$

$$0.750 \times 0.940 \times 4.200 = 2.961 \text{ m}^3$$

##### 縦壁

$$(1.360 + 2.500) \times 4.250 \times 0.500 = 8.203 \text{ m}^2$$

$$8.203 \times 4.200 = 34.453 \text{ m}^3$$

##### 底版

$$1.000 \times 2.900 \times 4.200 = 12.180 \text{ m}^3$$

1基当り = 49.594 m<sup>3</sup>

2基合計 = 99.188 m<sup>3</sup>

ブロック積護岸撤去工

左岸下流				(想定控長)	
	$1/2 \times ($	$2.112 +$	$3.877) \times$	$3.035 \times$	$0.350 = 3.200 \text{ m}^3$
	$3.877 \times$	$1.094 \times$	$0.350$		$= 1.500 \text{ m}^3$
左岸上流	$4.181 \times ($	$1.244 +$	$4.339) \times$	$0.350$	$= 8.200 \text{ m}^3$
右岸下流	$1/2 \times ($	$0.771 +$	$3.438)$		
		$\times ($	$1.256 +$	$1.729) \times$	$0.350 = 2.200 \text{ m}^3$
右岸上流	$2.581 \times ($	$0.954 +$	$1.010) \times$	$0.350$	$= 1.800 \text{ m}^3$
					<u><u><math>= 16.900 \text{ m}^3</math></u></u>

2. Co殻, As殻積込工

	$6.000 +$	$116.584 +$	$99.188 +$	$16.900$	$= 238.672 \text{ m}^3$
(As撤去)	(上部工)	(下部工)	(護岸)		

3. アスファルト舗装版破碎・積込工

※既設舗装厚は想定としている

$0.050 \times$	$4.000 \times$	$30.000$	$= 6.000 \text{ m}^3$
----------------	----------------	----------	-----------------------

4. 運搬処理工

$238.672 +$	$6.000$	$= 244.672 \text{ m}^3$
-------------	---------	-------------------------

5. 残土処置工 (路盤)

$($	$0.150 +$	$0.200) \times$	$3.000$	$= 1.050 \text{ m}^2$
$1.050 \times$	$4.000$			$= 4.200 \text{ m}^3$

6. 土砂運搬工

$= 4.200 \text{ m}^3$
-----------------------

(4) 仮設工

1. 大型土のう工

制作・設置	$n = 32.000$	袋
-------	--------------	---

撤去	$n = 4.000$	袋
----	-------------	---

運搬 (残土) 1m <sup>3</sup> /袋	$= 4.000$	m <sup>3</sup>
----------------------------	-----------	----------------

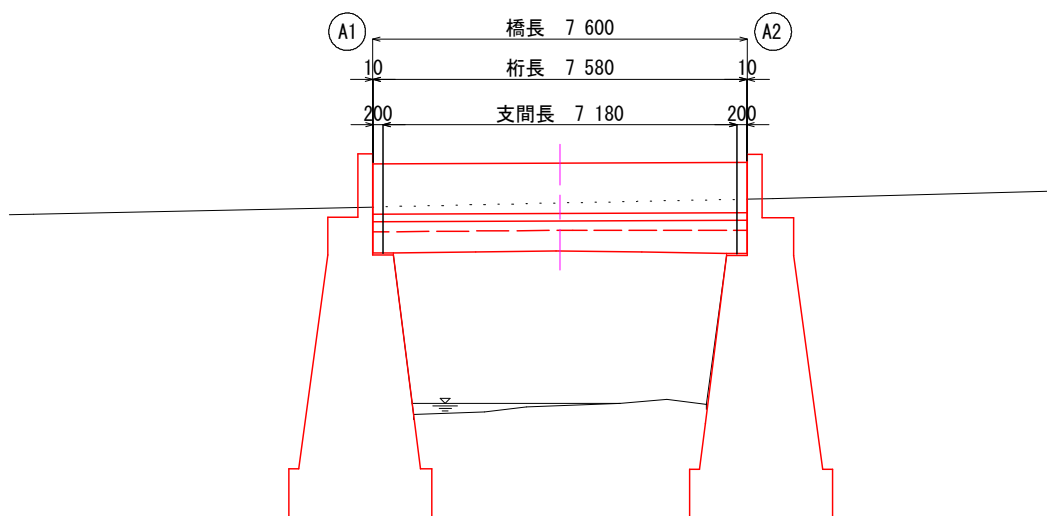
残土処理工	$= 4.000$	m <sup>3</sup>
-------	-----------	----------------

2. 敷き鉄板設置・撤去工

設置	$3.048 \times$	$11.000$	$= 33.528 \text{ m}^2$
----	----------------	----------	------------------------

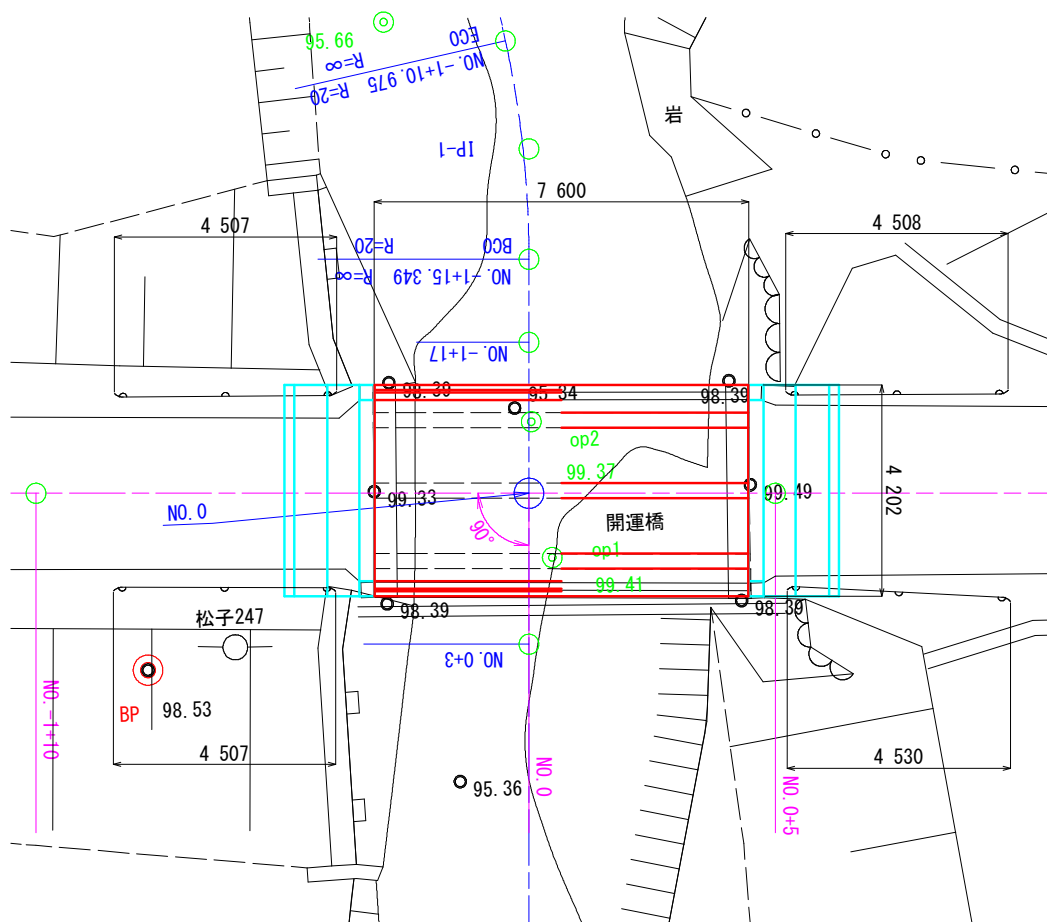
撤去	$= 33.528$	m <sup>2</sup>
----	------------	----------------

側面図

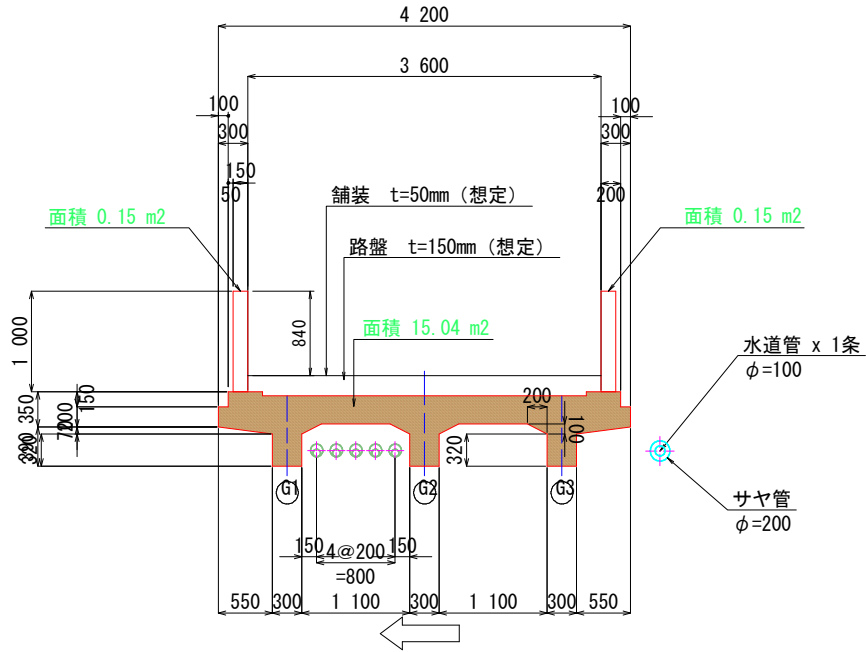


92.000

平面図

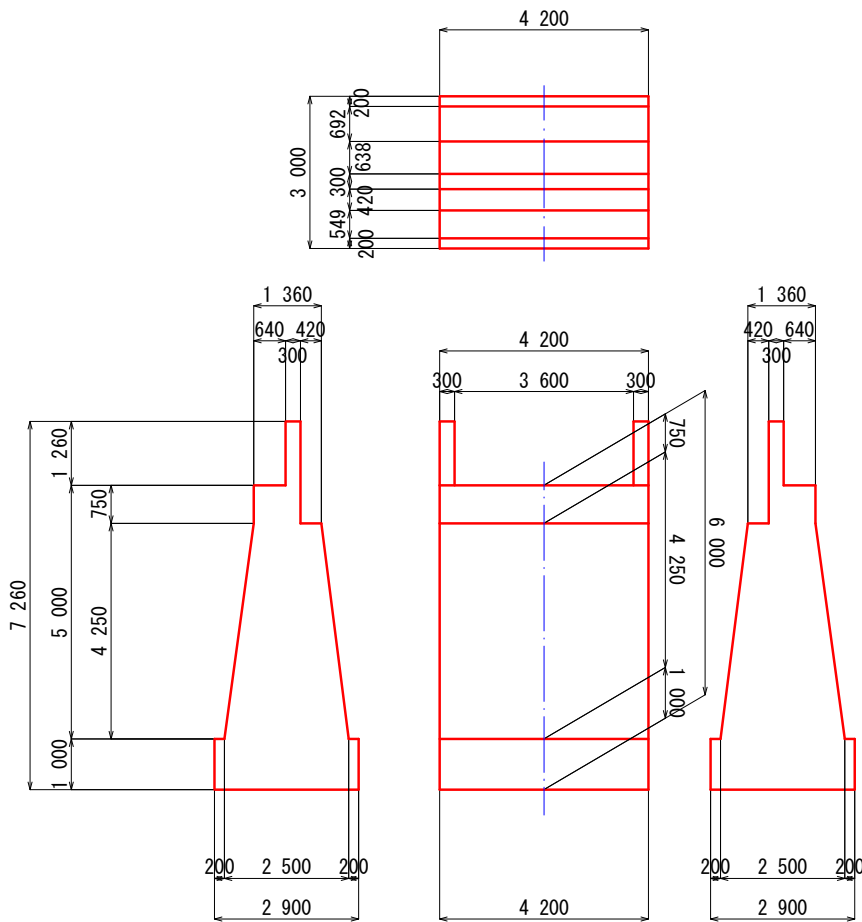


上部工断面図



A1・A2橋台

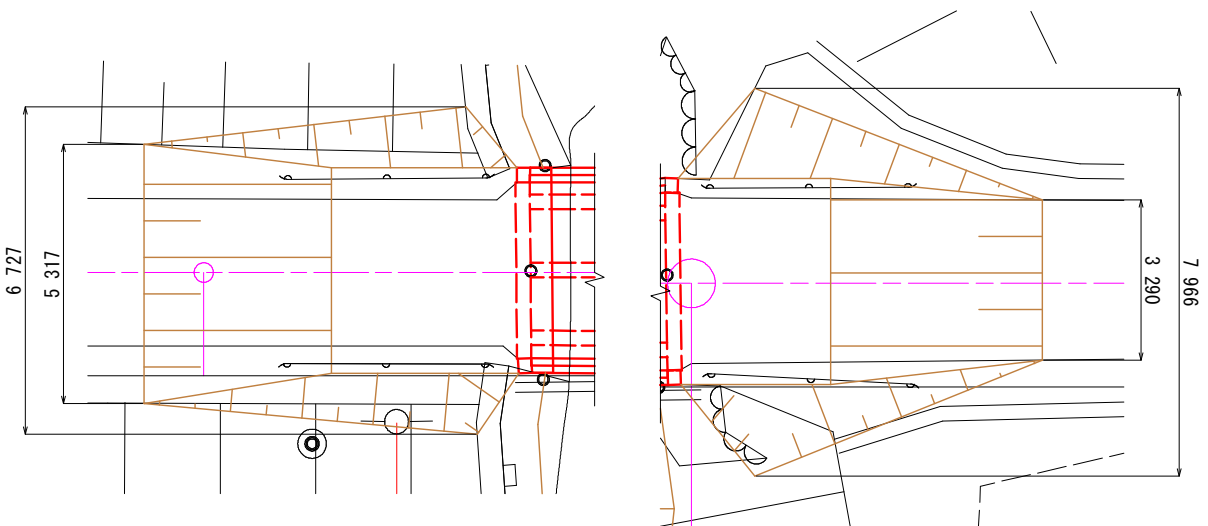
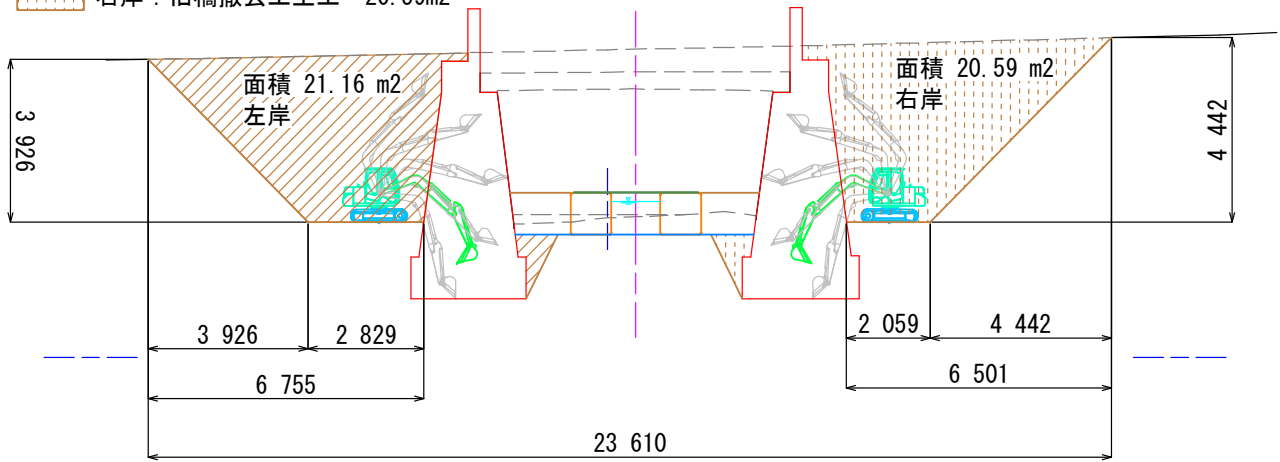
※橋台形状は想定による。



## 旧橋撤去床掘工

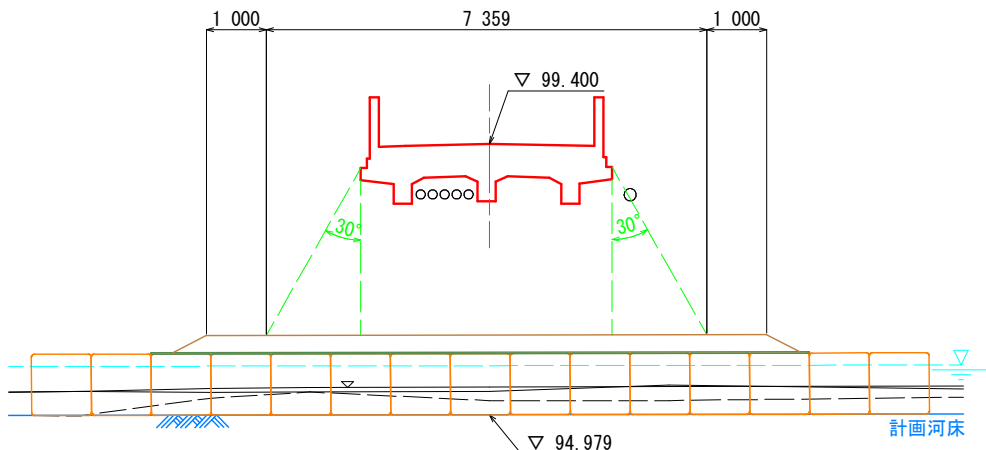
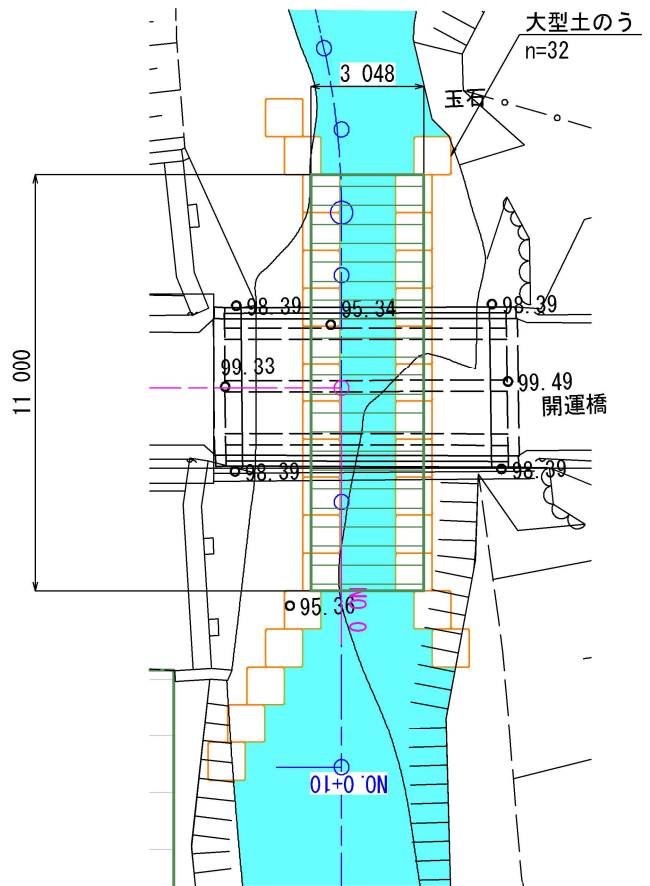
左岸：旧橋撤去工土工…21.16m<sup>2</sup>

右岸：旧橋撤去工土工…20.59m<sup>2</sup>

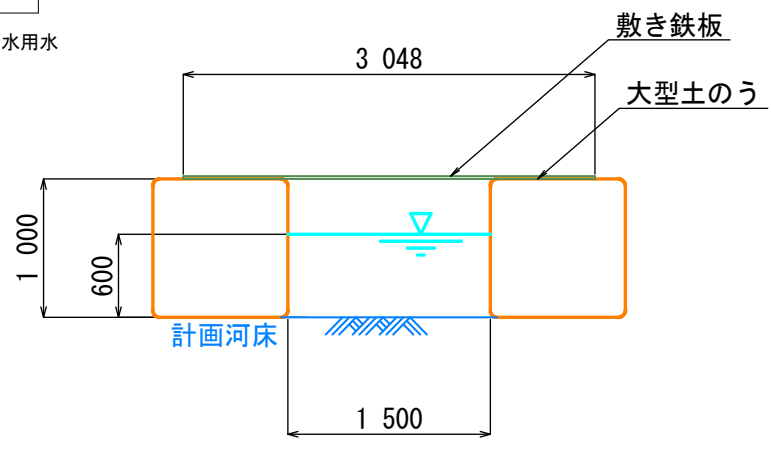




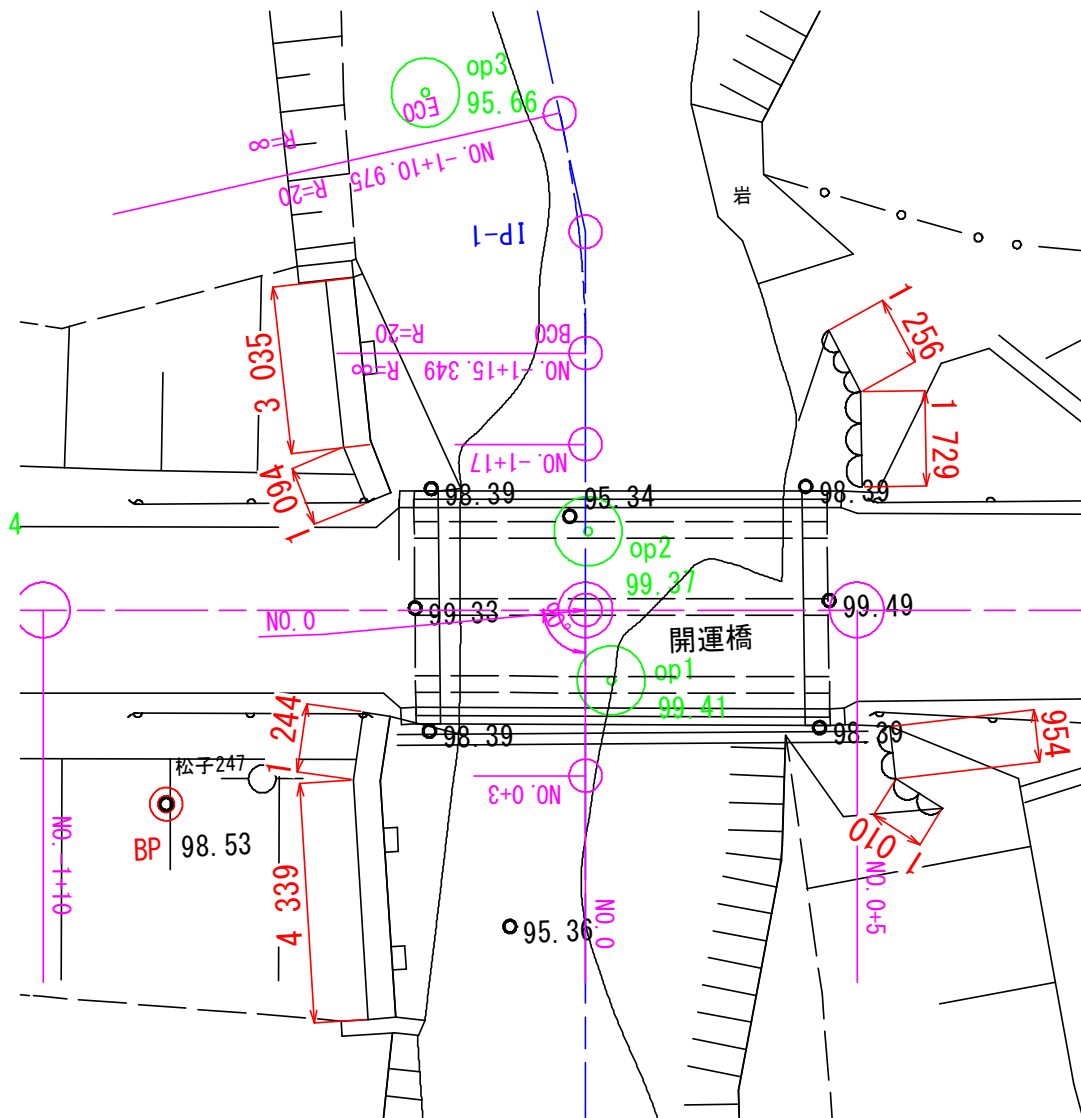
### 瀬替え工（1回目）



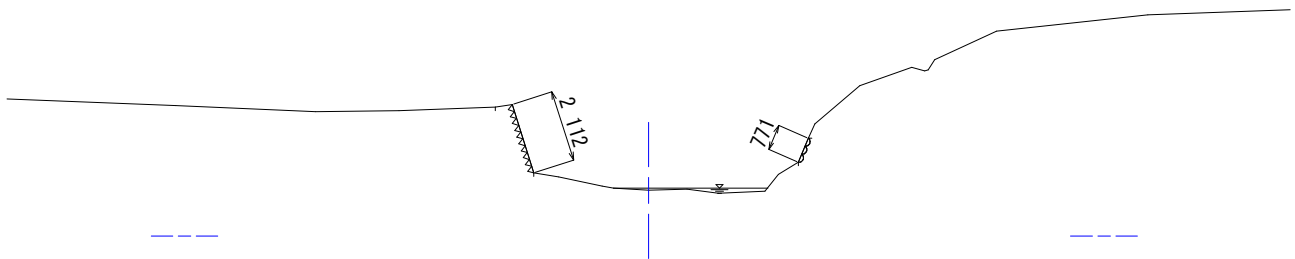
← 大清水用水



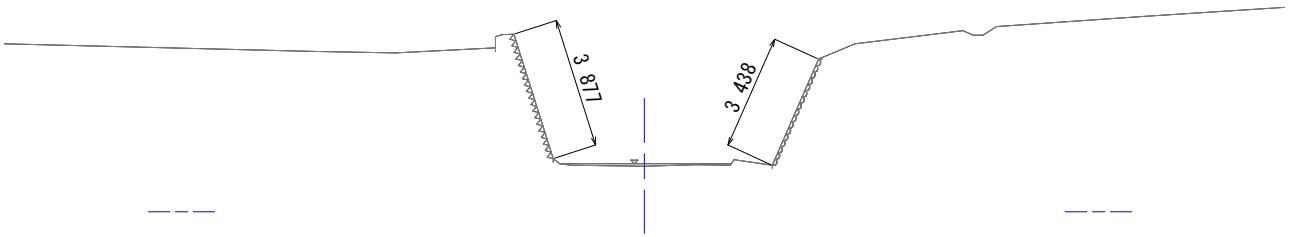
### 既設護岸平面図



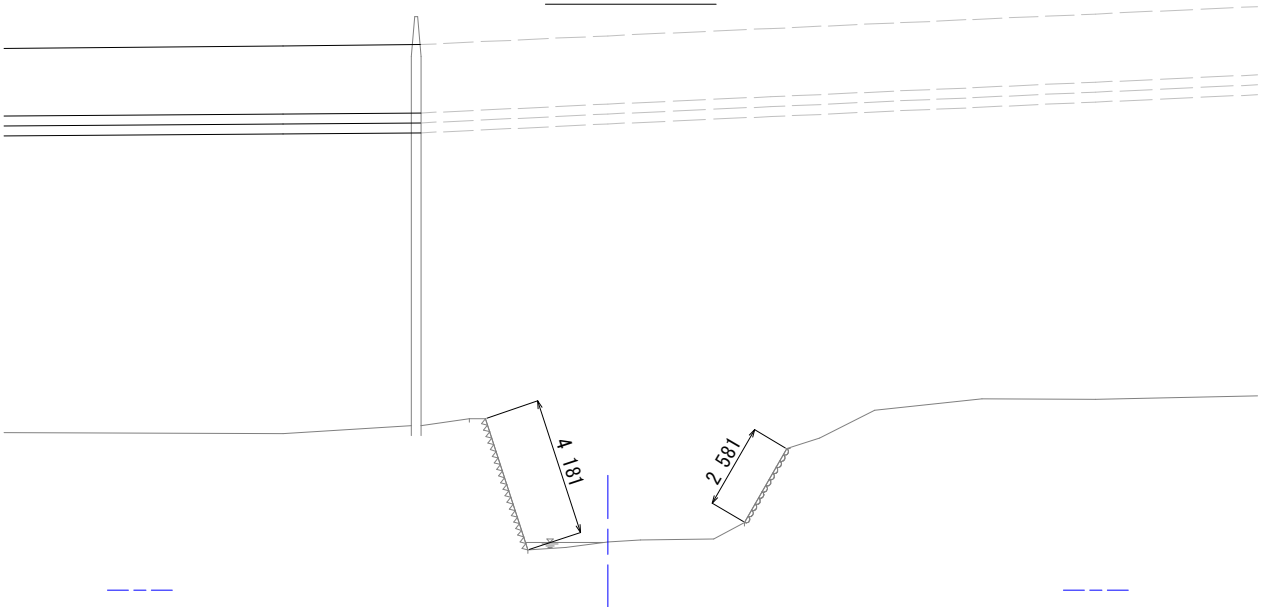
KEC. 1 (KNO. -1+15.349)



KNO. -1+17.00



KNO. 0+3.00



### 3. 函渠工数量計算

(1) コンクリート工 (σ<sub>ck</sub>=24N/mm<sup>2</sup>)

#### 1. コンクリート

本体断面

$$\begin{aligned} 7.200 \times 4.800 - 6.000 \times 3.500 &= 13.65 \text{ m}^2 \\ + 0.300 \times 0.300 & \\ 1/2 \times 7.200 \times 0.072 &= 0.26 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

---

断面積計 = 13.91 m<sup>2</sup>

$$13.910 \times 5.200 = 72.3 \text{ m}^3$$

---



---

コンクリート合計 = 72.3 m<sup>3</sup>

(2) 型枠工

#### 1. 型枠

本体型枠周長

$$\begin{aligned} (4.800 + 3.200) \times 2 + 5.400 &= 22.249 \text{ m} \\ + 0.300 \times 1.4142 \times 2 & \end{aligned}$$

---

型枠長計 = 22.249 m

断面

$$\begin{aligned} (7.200 \times 4.800 - 6.000 \times 3.500 &= 13.65 \text{ m}^2 \\ + 0.300 \times 0.300) \times 1.0000 & \end{aligned}$$

(斜比)

$$22.249 \times 5.200 = 115.7 \text{ m}^2$$

$$13.650 \times 2 = 27.3 \text{ m}^2$$

ウイング・ハンチ控除

$$- 1.200 \times 3.699 - 1.200 \times 3.732 = -8.9 \text{ m}^2$$

$$- 1.200 \times 3.699 - 1.200 \times 3.732 = -8.9 \text{ m}^2$$

---



---

型枠合計 = 125.2 m<sup>2</sup>

(3) 鉄筋工

#### 1. 鉄筋

(SD345)

本体

D32 0 kg

D29 0 kg

D32~D29計 = 0 kg

D25 2284 kg

D22 3240 kg

D19 0 kg

D16 1929 kg

= 7453 kg

D13 744 kg

= 744 kg

---



---

鉄筋合計 = 8197 kg

(4) 基礎工

1. 均しコンクリート (σ<sub>ck</sub>=18N/mm<sup>2</sup>、t=100mm)

$$7.400 \times 5.400 = 40.0 \text{ m}^2$$

---

---

$$\text{均しコン合計} = 40.0 \text{ m}^2$$

2. 均しコン型枠

$$(7.400 \times \underset{\text{(斜比)}}{1.000} + 5.400) \times 2 \times 0.100 = 2.6 \text{ m}^2$$

---

---

$$\text{均しコン型枠合計} = 2.6 \text{ m}^2$$

3. 基礎砕石 (RC40、t=200mm)

$$7.400 \times 5.400 = 40.0 \text{ m}^2$$

---

---

$$\text{基礎砕石合計} = 40.0 \text{ m}^2$$

(5) 仮設工

1. 足場工 (平均設置高 H ≤ 30m) ウイング部考慮

$$4.800 \times (1.800 + 1.800) = 17.3 \text{ 掛m}^2$$

$$1/2 \times (6.302 + 6.568) \times 12.700 = 81.7 \text{ 掛m}^2$$

$$1/2 \times (6.302 + 6.354) \times 1.900 = 12.0 \text{ 掛m}^2$$

$$1/2 \times (6.505 + 6.568) \times 2.400 = 15.7 \text{ 掛m}^2$$

$$1/2 \times (6.302 + 6.568) \times 12.700 = 81.7 \text{ 掛m}^2$$

$$1/2 \times (6.302 + 6.354) \times 1.900 = 12.0 \text{ 掛m}^2$$

$$1/2 \times (6.505 + 6.568) \times 2.400 = 15.7 \text{ 掛m}^2$$

---

---

$$= 236.1 \text{ 掛m}^2$$

2. 支保工 (平均設置高 H < 4.0m)

$$(6.000 \times 3.500 - 0.300 \times 0.300) \times 5.200 = 108.7 \text{ 空m}^3$$

3. 大型土のう工

$$\text{設置} \quad 32.000 - 4.000 = 28.000 \text{ 袋}$$

(旧橋撤去時n)

$$\text{撤去} = 28.000 \text{ 袋}$$

$$\text{運搬 (残土)} \quad 1\text{m}^3/\text{袋} = 28.000 \text{ m}^3$$

$$\text{残土処理工} = 28.000 \text{ m}^3$$

4. 床掘 (瀬替え工)

$$\begin{aligned} & ( 2.180 + 5.950 + 7.780 + 3.270 ) / 4.000 & = & 4.795 & \text{m}^2 \\ & ( 6.511 + 7.170 ) \times 4.795 & = & 65.600 & \text{m}^3 \end{aligned}$$

5. 積込

$$= 65.600 \text{ m}^3$$

6. 埋戻 (参照 : (8) 函渠工 (土工) 数量根拠図3/6)

$$\begin{aligned} & ( 0.490 + 5.810 ) / 2.000 \times 6.511 & = & 20.510 & \text{m}^3 \\ & 1.810 \times 7.170 & = & 12.978 & \text{m}^3 \end{aligned}$$

$$\text{合計} = 33.488 \text{ m}^3$$

7. 残土処置工

$$65.600 - 33.488 / 0.900 = 28.391 \text{ m}^3$$

8. コルゲートフリューム

据付  $= 32.000 \text{ m}$

撤去  $= 32.000 \text{ m}$

(6)上流側ウイング工

1. コンクリート (σ<sub>ck</sub>=24N/mm<sup>2</sup>)

胸壁

$$(1.554 + 1.705) \times \frac{1}{2} \times 7.200 \times 0.600 = 7.0 \text{ m}^3$$

左翼壁

$$\frac{1}{2} \times (1.000 + 5.253) \times 2.500 \times 0.600 = 4.7 \text{ m}^3$$

$$\text{ハンチ} \quad 0.600 \times 0.600 \times \frac{1}{2} \times \frac{1}{2} \times (3.699 + 2.691) = 0.6 \text{ m}^3$$

右翼壁

$$\frac{1}{2} \times (1.000 + 5.437) \times 3.000 \times 0.600 = 5.8 \text{ m}^3$$

$$\text{ハンチ} \quad 0.600 \times 0.600 \times \frac{1}{2} \times \frac{1}{2} \times (3.732 + 2.832) = 0.6 \text{ m}^3$$

---

---

$$\text{コンクリート合計} = 18.7 \text{ m}^3$$

2. 型枠

胸壁

$$(1.554 + 1.705) \times \frac{1}{2} \times 7.200 \times 2 = 23.5 \text{ m}^2$$

左翼壁

$$(1.000 + 5.253) \times \frac{1}{2} \times 2.500 \times 2 = 15.6 \text{ m}^2$$

$$(1.000 + 4.888) \times 0.600 = 3.5 \text{ m}^2$$

$$0.849 \times 2.691 + \frac{1}{2} \times 0.849 \times 1.173 = 2.8 \text{ m}^2$$

右翼壁

$$(1.000 + 5.437) \times \frac{1}{2} \times 3.000 \times 2 = 19.3 \text{ m}^2$$

$$(1.000 + 5.408) \times 0.600 = 3.8 \text{ m}^2$$

$$0.849 \times 2.832 + \frac{1}{2} \times 0.849 \times 1.082 = 2.9 \text{ m}^2$$

---

---

$$\text{型枠合計} = 71.4 \text{ m}^2$$

3. 鉄筋 (SD345)

D32 0 kg  
D29 0 kg

D32~D29計 = 0 kg

D25 0 kg  
D22 0 kg  
D19 0 kg  
D16 1007 kg

D25~D16計 = 1007 kg

D13 205 kg

D13計 = 205 kg

鉄筋合計 = 1212 kg

4. 支保工 (平均設置高 H < 4.0m)

( 1.101 + 5.302 ) × 1/2 × 2.500 × 0.600 = 4.8 空m3

( 1.068 + 5.568 ) × 1/2 × 3.000 × 0.600 = 6.0 空m3

支保工合計 = 10.8 空m3

5. 防護柵

= 12.70 m

6. 伸縮目地材 (エラストイト t=20mm)

1.554 × 0.600 + 1.705 × 0.600 = 2.0 m2



(7) 下流側ウイング工

1. コンクリート (σ<sub>ck</sub>=24N/mm<sup>2</sup>)

胸壁

$$(1.554 + 1.705) \times \frac{1}{2} \times 7.200 \times 0.600 = 7.0 \text{ m}^3$$

左翼壁

$$\frac{1}{2} \times (1.000 + 5.253) \times 2.500 \times 0.600 = 4.7 \text{ m}^3$$

$$\text{ハンチ} \quad 0.600 \times 0.600 \times \frac{1}{2} \times \frac{1}{2} \times (3.699 + 2.691) = 0.6 \text{ m}^3$$

右翼壁

$$\frac{1}{2} \times (1.000 + 5.437) \times 3.000 \times 0.600 = 5.8 \text{ m}^3$$

$$\text{ハンチ} \quad 0.600 \times 0.600 \times \frac{1}{2} \times \frac{1}{2} \times (3.732 + 2.832) = 0.6 \text{ m}^3$$

---

---

$$\text{コンクリート合計} = 18.7 \text{ m}^3$$

2. 型枠

胸壁

$$(1.554 + 1.705) \times \frac{1}{2} \times 7.200 \times 2 = 23.5 \text{ m}^2$$

左翼壁

$$(1.000 + 5.253) \times \frac{1}{2} \times 2.500 \times 2 = 15.6 \text{ m}^2$$

$$(1.000 + 4.888) \times 0.600 = 3.5 \text{ m}^2$$

$$0.849 \times 2.691 + \frac{1}{2} \times 0.849 \times 1.173 = 2.8 \text{ m}^2$$

右翼壁

$$(1.000 + 5.437) \times \frac{1}{2} \times 3.000 \times 2 = 19.3 \text{ m}^2$$

$$(1.000 + 5.408) \times 0.600 = 3.8 \text{ m}^2$$

$$0.849 \times 2.832 + \frac{1}{2} \times 0.849 \times 1.082 = 2.9 \text{ m}^2$$

---

---

$$\text{型枠合計} = 71.4 \text{ m}^2$$

3. 鉄筋 (SD345)

D32 0 kg  
D29 0 kg

D32～D29計 = 0 kg

D25 0 kg  
D22 0 kg  
D19 0 kg  
D16 1007 kg

D25～D16計 = 1007 kg

D13 205 kg

D13計 = 205 kg

鉄筋合計 = 1212 kg

4. 支保工 (平均設置高 H<4.0m)

( 1.102 + 5.302 ) × 1/2 × 2.500 × 0.600 = 4.8 空m3

( 1.068 + 5.568 ) × 1/2 × 3.000 × 0.600 = 6.0 空m3

支保工合計 = 10.8 空m3

5. 防護柵

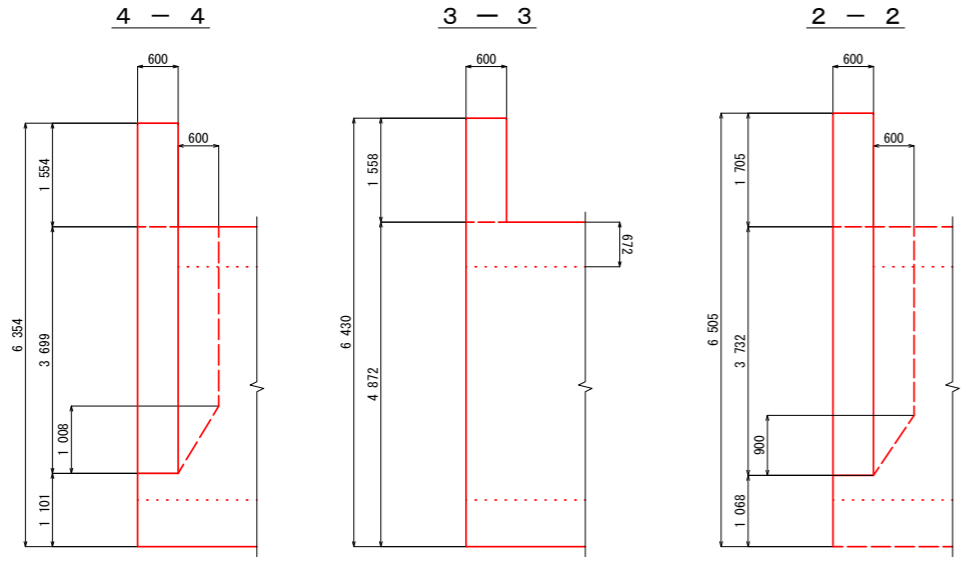
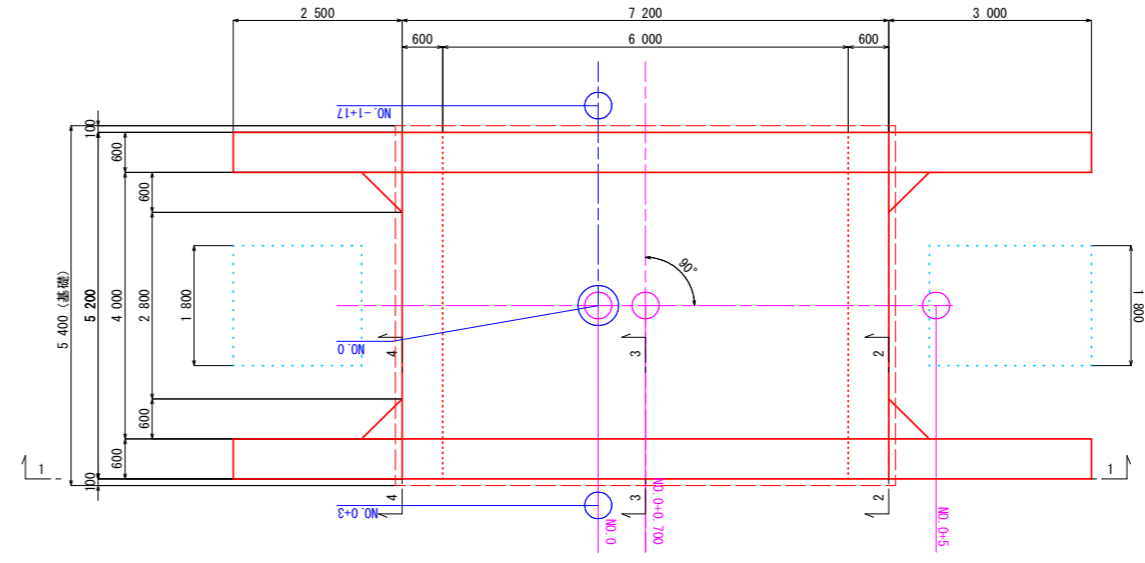
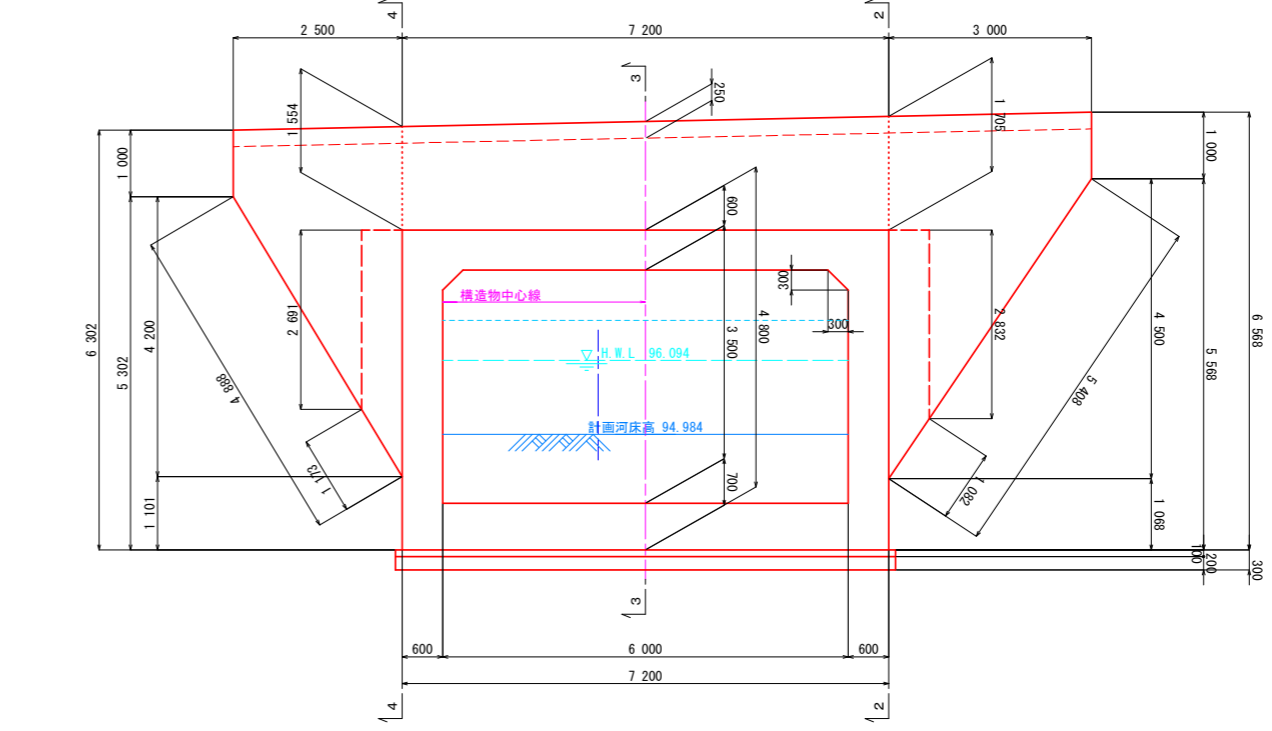
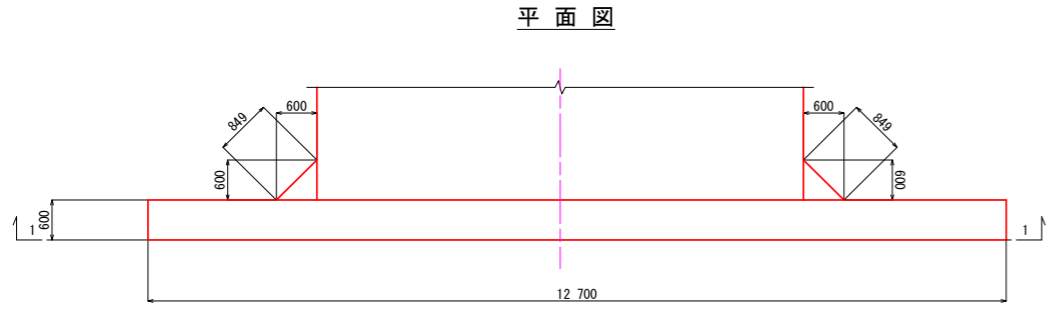
= 12.70 m

6. 伸縮目地材 (エラストイトt=20mm)

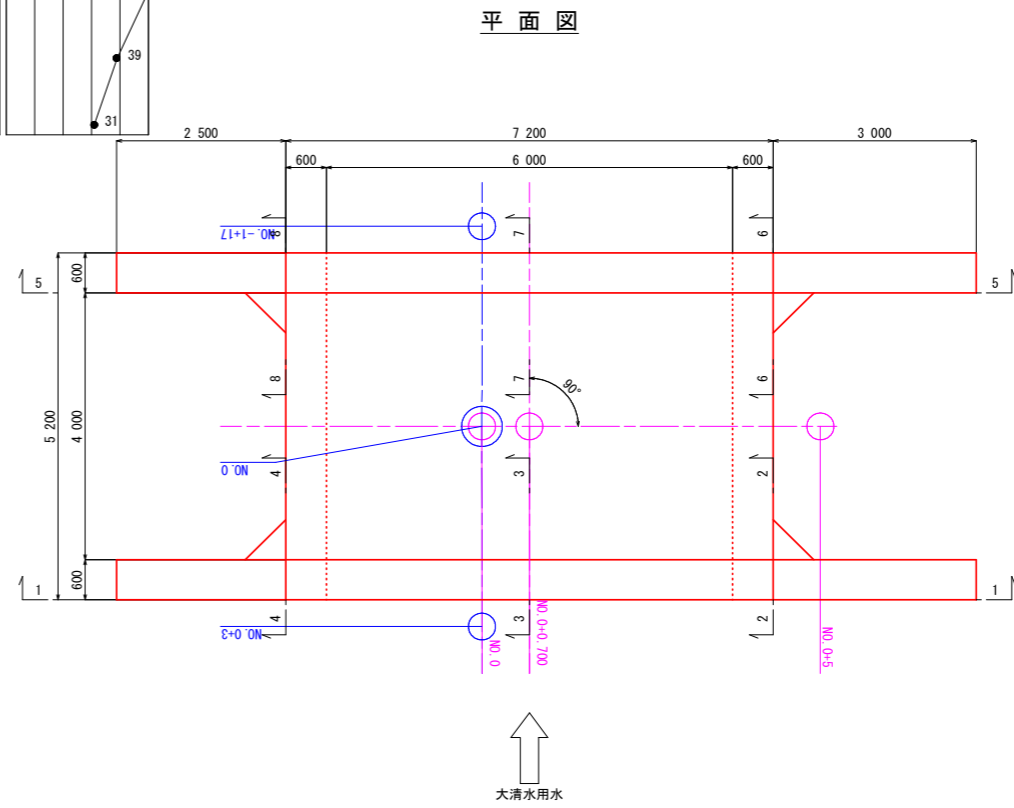
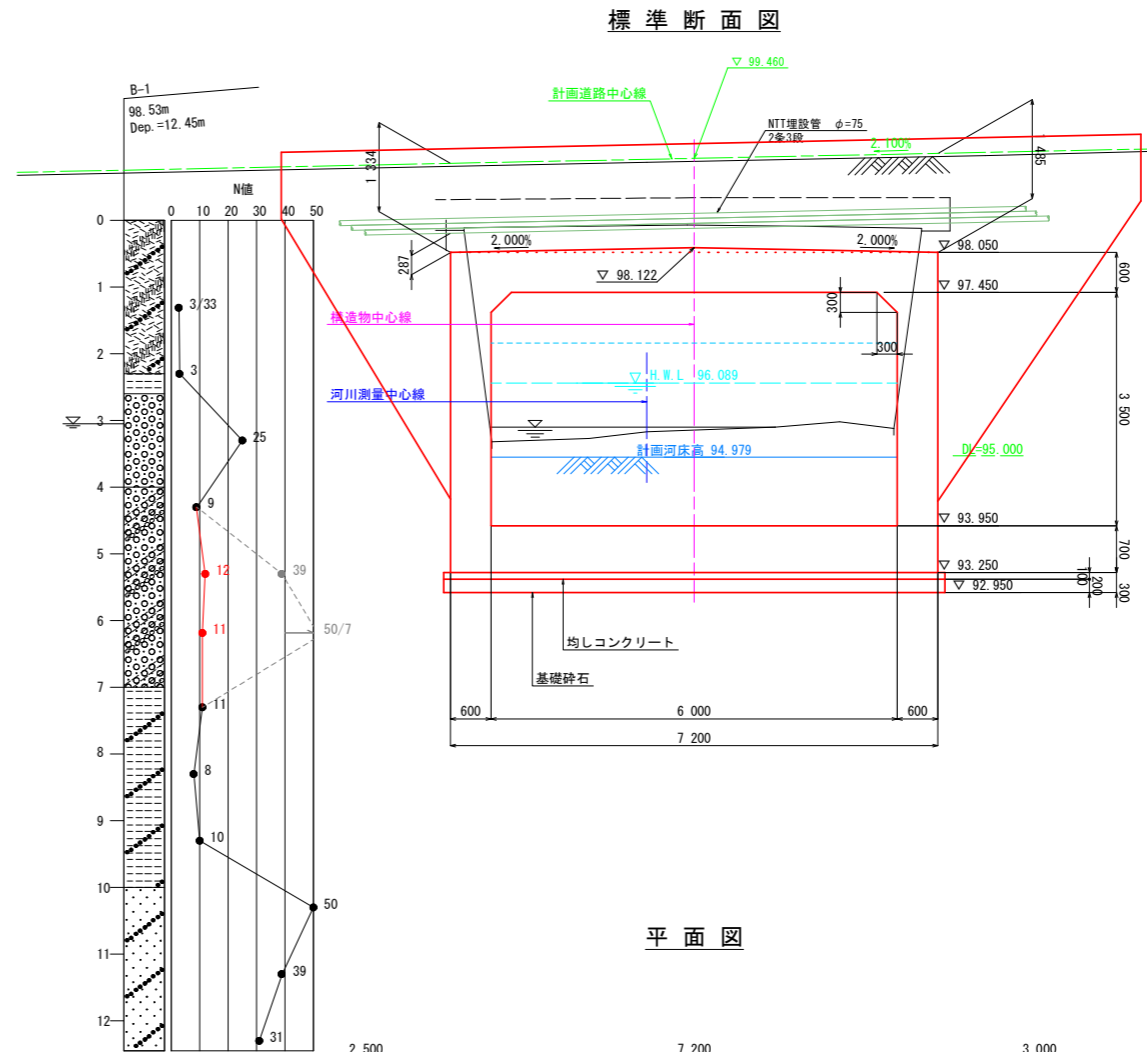
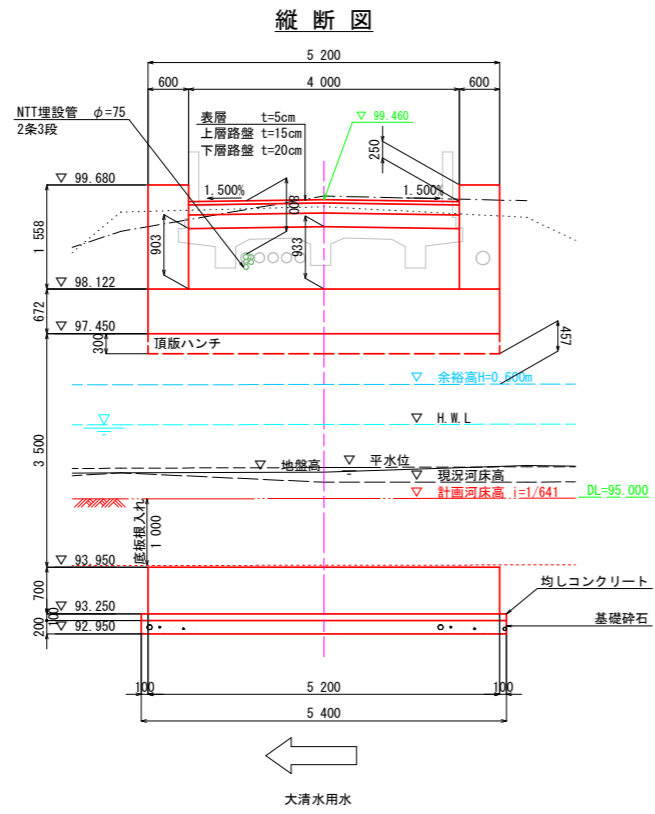
1.554 × 0.600 + 1.705 × 0.600 = 2.0 m2

ボックスカルバート数量図 S=1/50

正面口※上下流左右対称



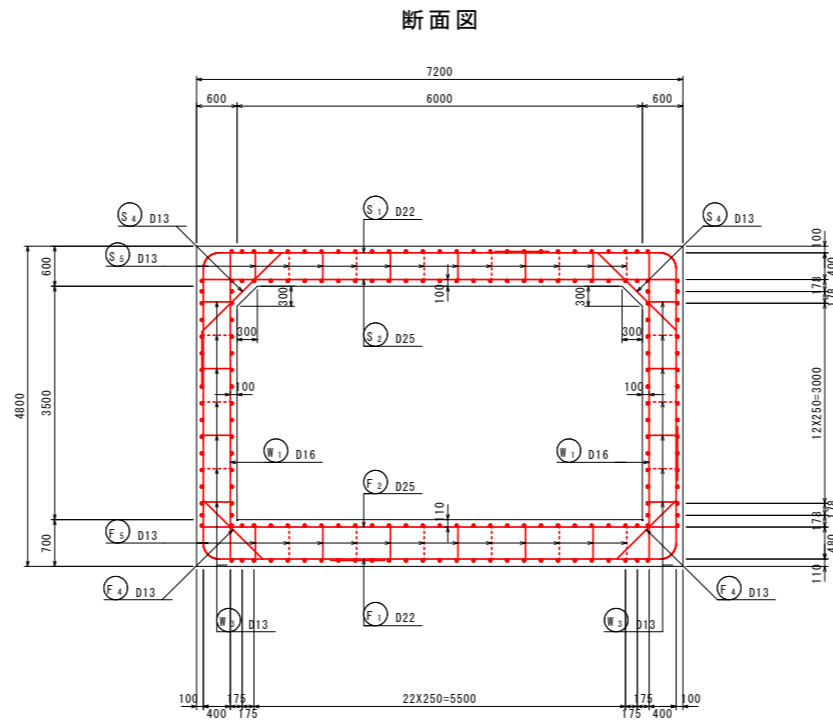
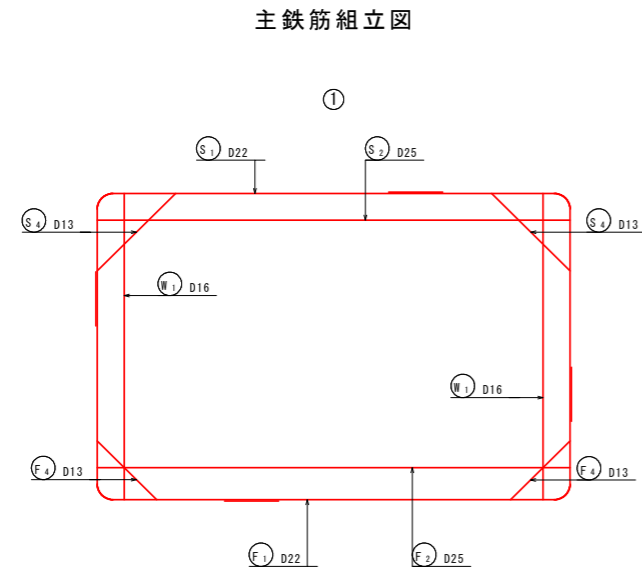
ボックスカルバート構造図 その1 S=1/50



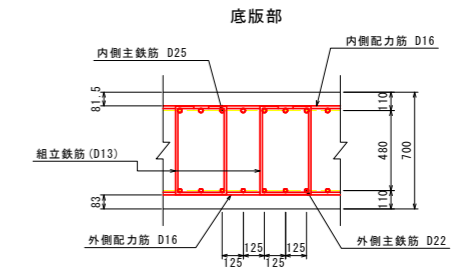
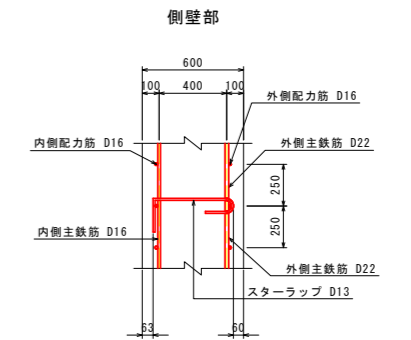
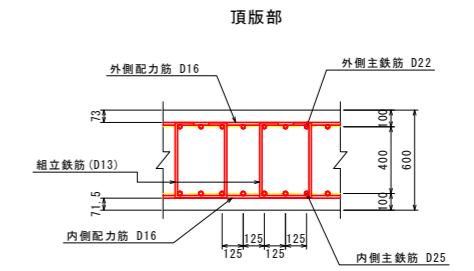
設計条件

適用土かぶりの範囲		min 0.287 m	
項目	単位	数値	
活荷重	-	T 荷重	
単位体積重量	鉄筋コンクリート	kN/m <sup>3</sup>	24.5
	土	kN/m <sup>3</sup>	19.0
許容応力度	コンクリート設計基準強度	N/mm <sup>2</sup>	24
	コンクリート曲げ圧縮応力度	N/mm <sup>2</sup>	8.00
	コンクリートせん断応力度	N/mm <sup>2</sup>	0.23
	コンクリートの付着応力度	N/mm <sup>2</sup>	1.60
	鉄筋引張応力度 (SD345)	N/mm <sup>2</sup>	180
土圧係数	鉛直	-	1.0
	水平	-	0.5

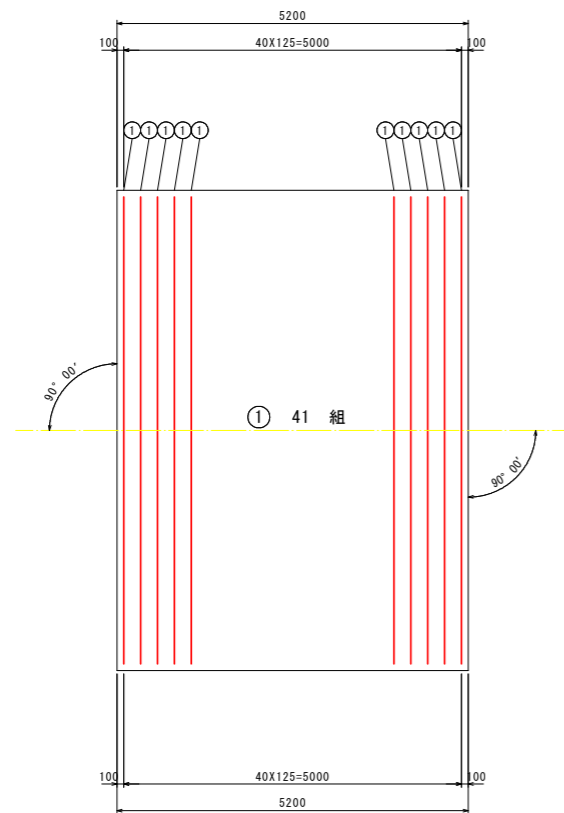
ボックスカルバート配筋図 (その1) S=1:50



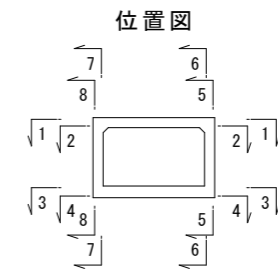
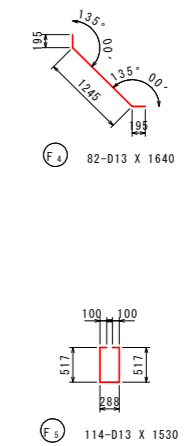
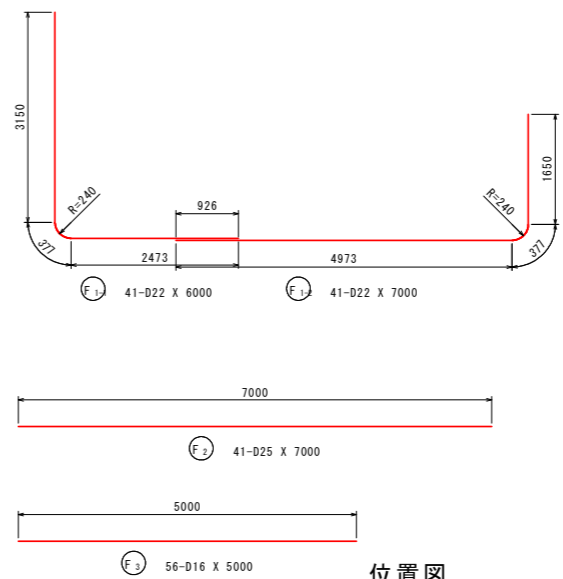
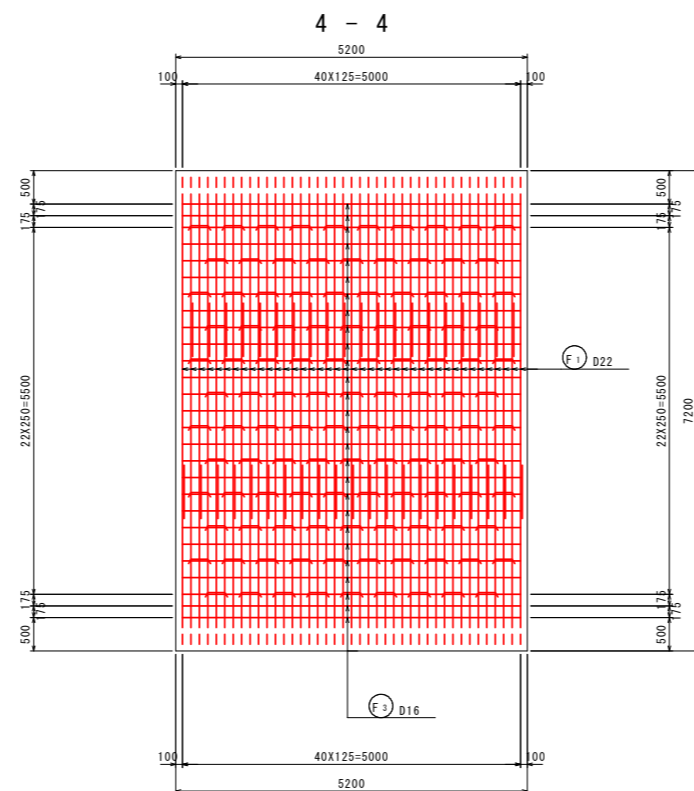
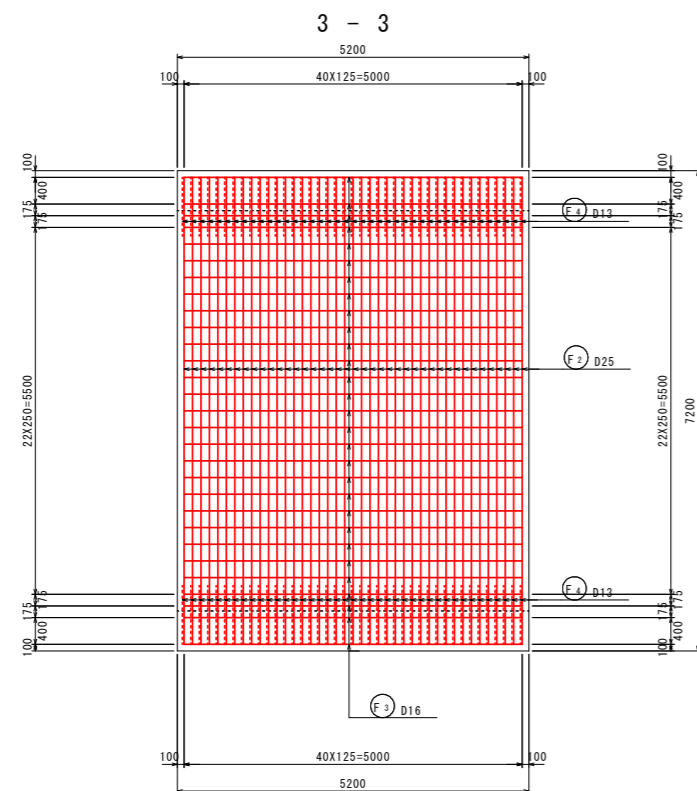
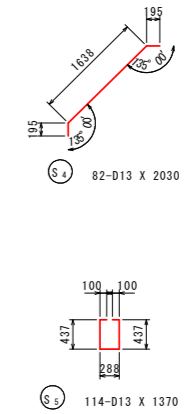
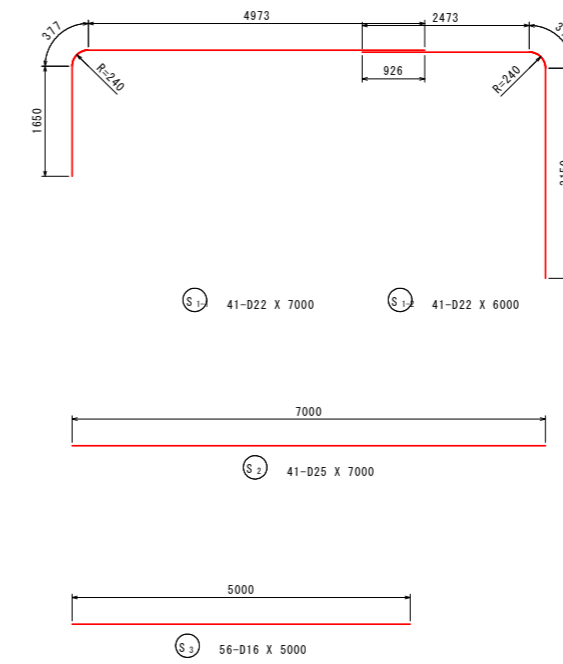
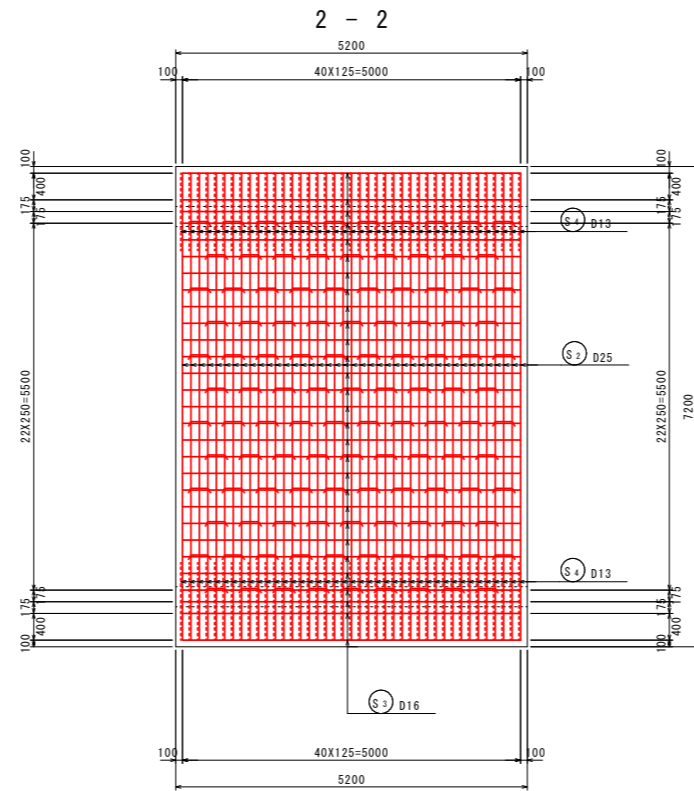
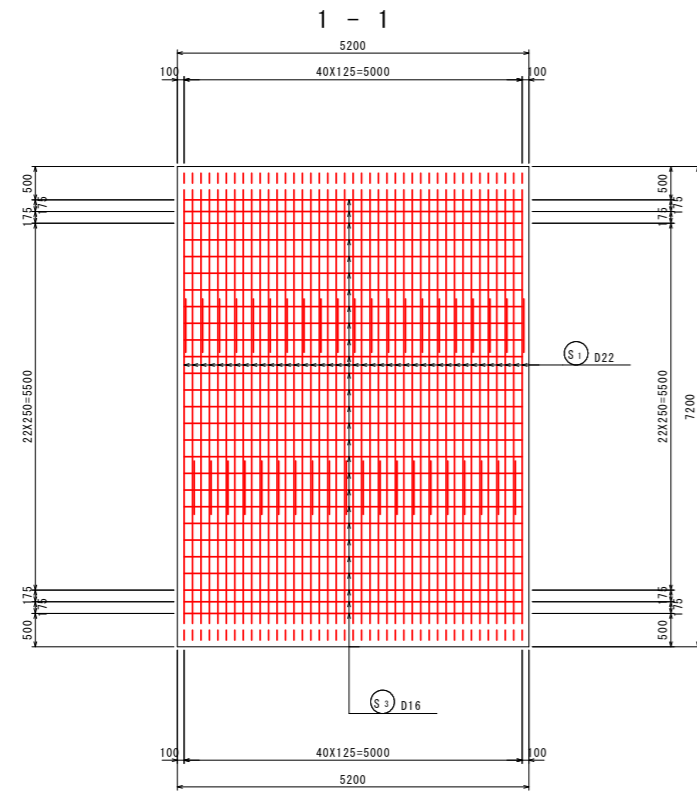
組立詳細図 S=1:20



主鉄筋配置図

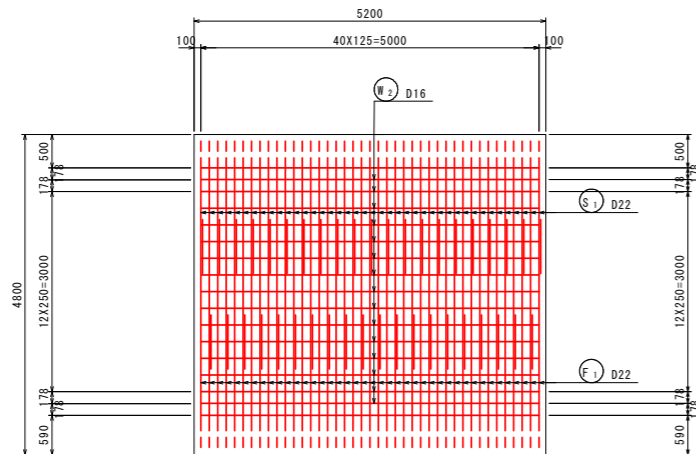


ボックスカルバート配筋図 (その2) S=1:50

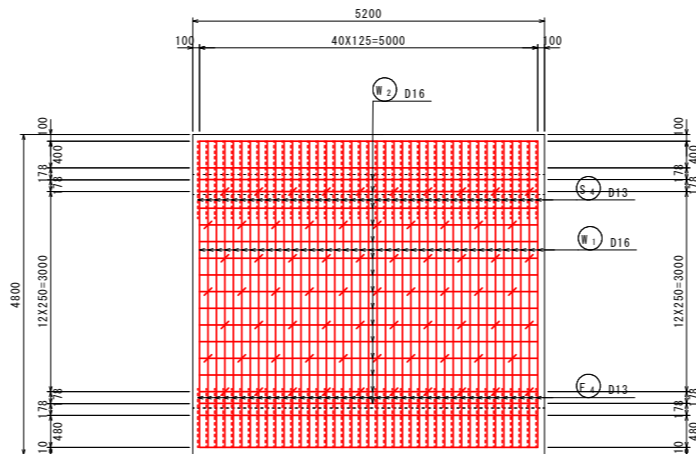


ボックスカルバート配筋図 (その3) S=1:50

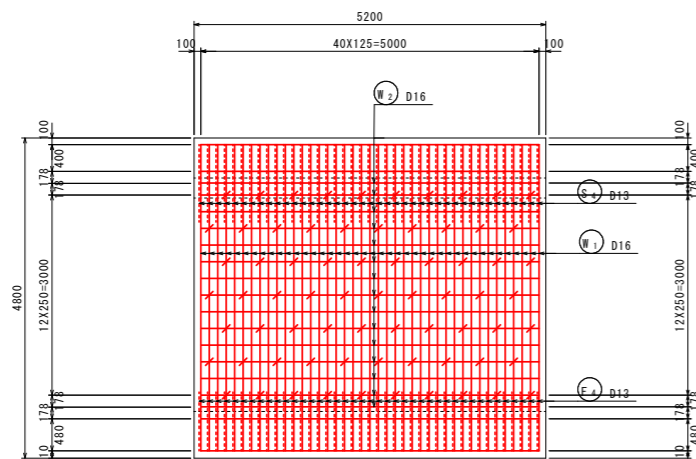
5 - 5



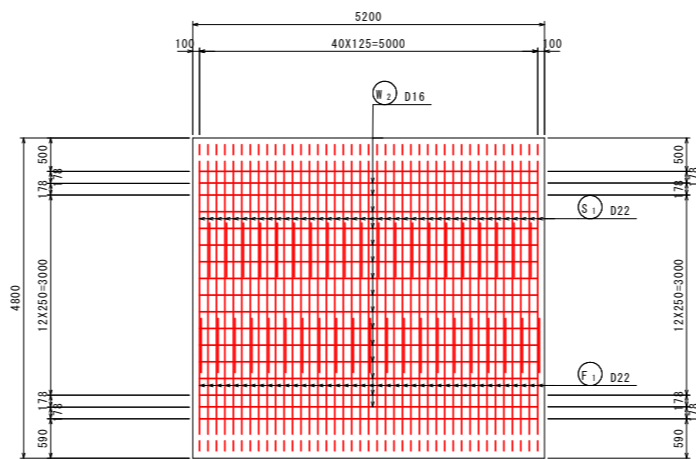
6 - 6



7 - 7



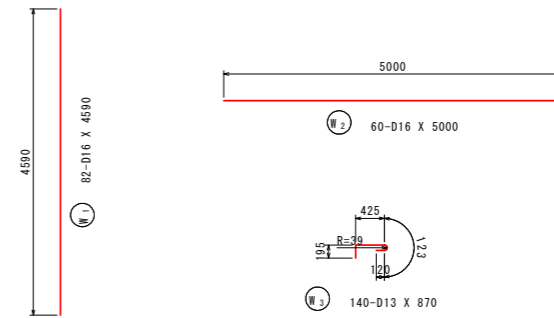
8 - 8



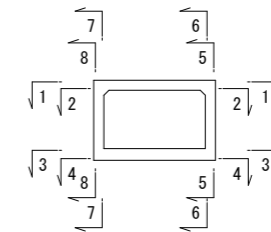
鉄筋質量表

種別	径	長さ	本数	単位質量	一本当り質量	質量	摘要
S <sub>1-1</sub>	D22	7000	41	3.04	21.28	872	└┘
S <sub>1-2</sub>	D22	6000	41	3.04	18.24	748	└┘
S <sub>2</sub>	D25	7000	41	3.98	27.86	1142	└┘
S <sub>3</sub>	D16	5000	56	1.56	7.80	437	└┘
S <sub>4</sub>	D13	2030	82	0.995	2.02	166	└┘
S <sub>5</sub>	D13	1370	114	0.995	1.36	155	└┘
3520							
W <sub>1</sub>	D16	4590	82	1.56	7.16	587	
W <sub>2</sub>	D16	5000	60	1.56	7.80	468	└┘
W <sub>3</sub>	D13	870	140	0.995	0.87	122	└┘
1177							
F <sub>1-1</sub>	D22	6000	41	3.04	18.24	748	└┘
F <sub>1-2</sub>	D22	7000	41	3.04	21.28	872	└┘
F <sub>2</sub>	D25	7000	41	3.98	27.86	1142	└┘
F <sub>3</sub>	D16	5000	56	1.56	7.80	437	└┘
F <sub>4</sub>	D13	1640	82	0.995	1.63	134	└┘
F <sub>5</sub>	D13	1530	114	0.995	1.52	173	└┘
3506							
合計				D25	2284 kg		
D22				3240 kg			
D16				1929 kg			
D13				750 kg			
総質量				8203 kg			

コンクリート設計基準強度  $\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$   
鉄筋の種類 S D 3 4 5



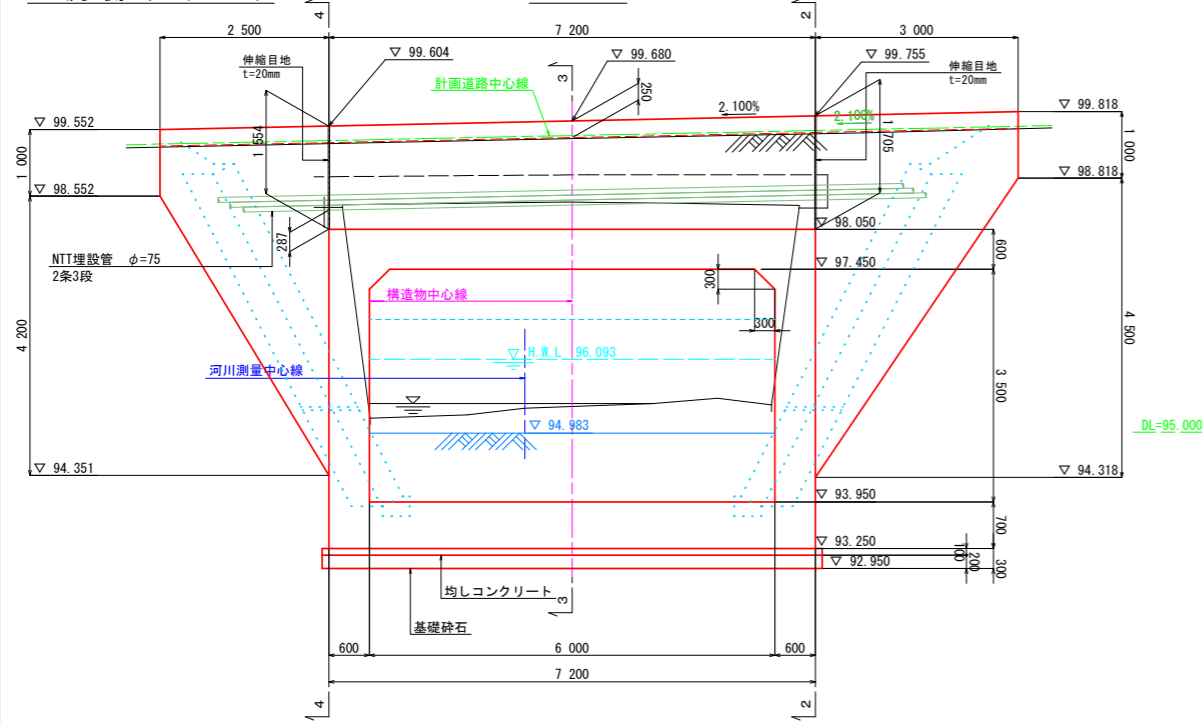
位置図



# ボックスカルバート構造図 その2 S=1/50

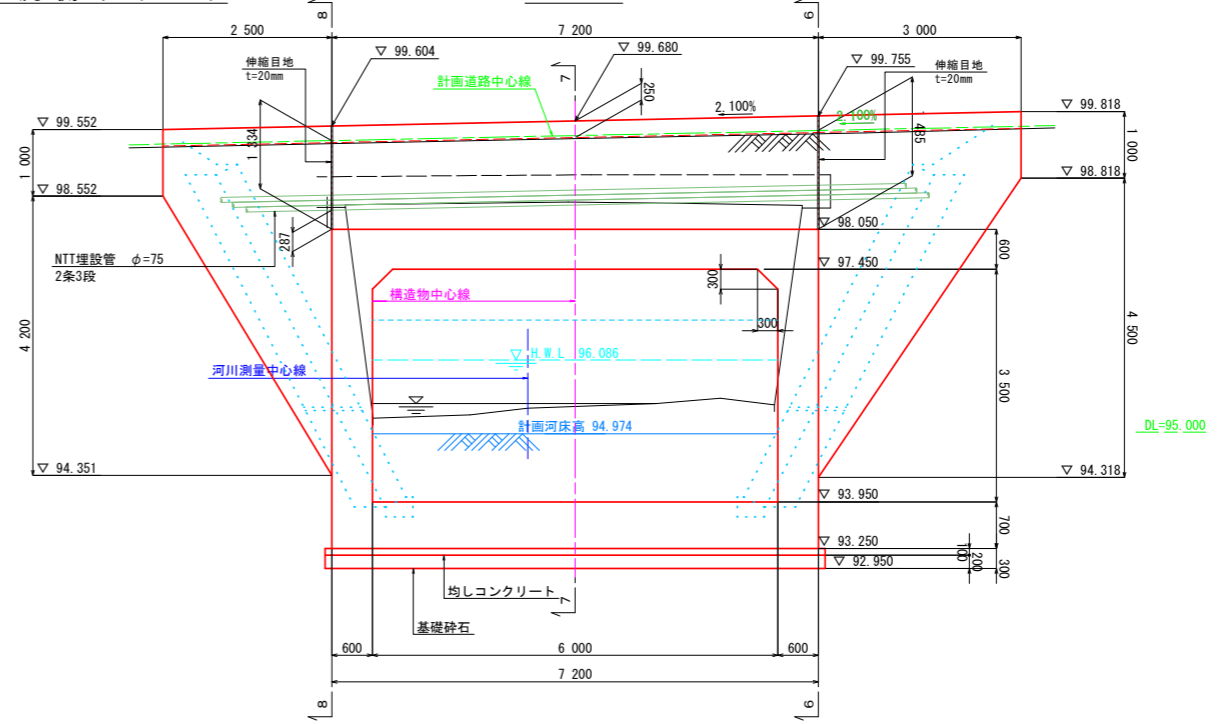
上流側ウイング

1-1



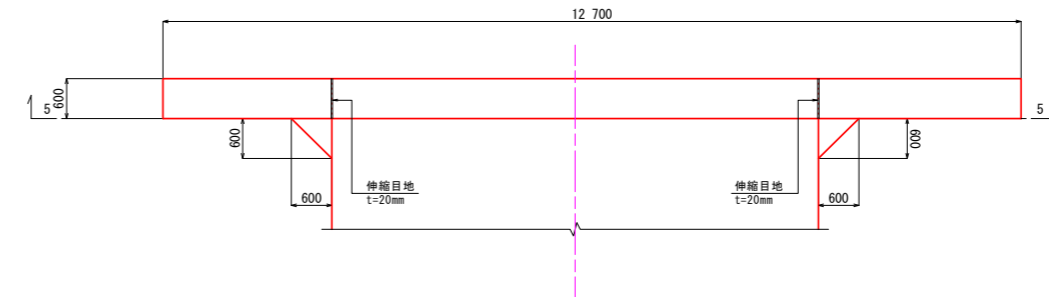
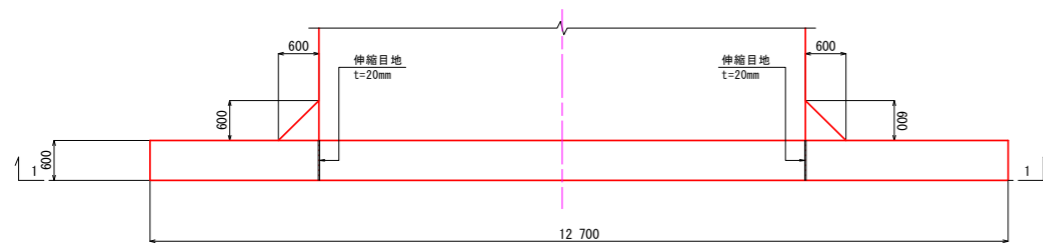
下流側ウイング

5-5



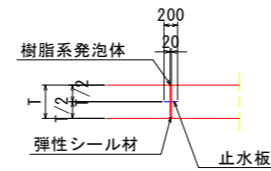
平面図

平面図

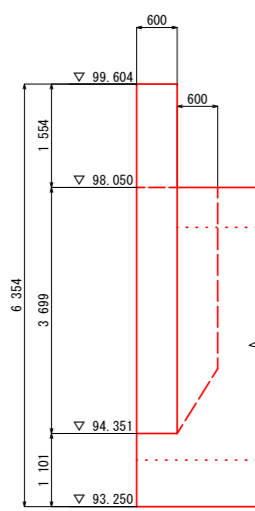


## 伸縮目地詳細図

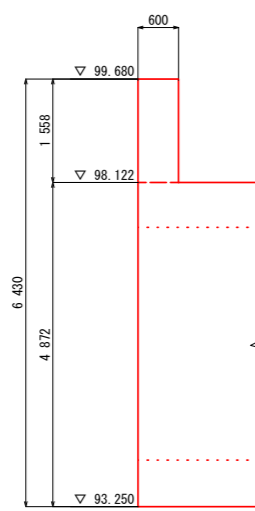
ウイング部



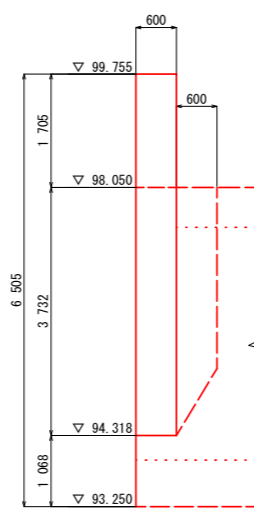
4-4



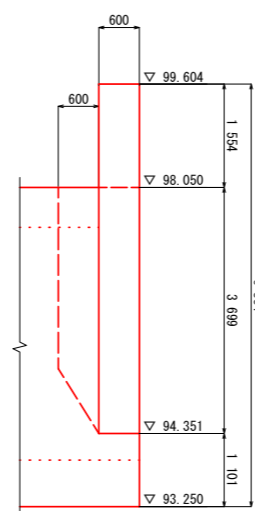
3-3



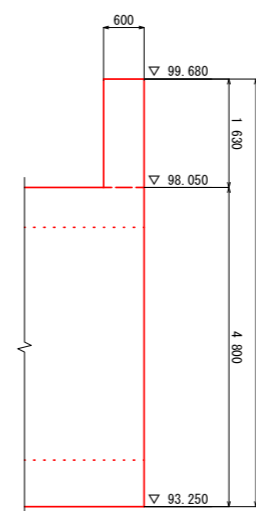
2-2



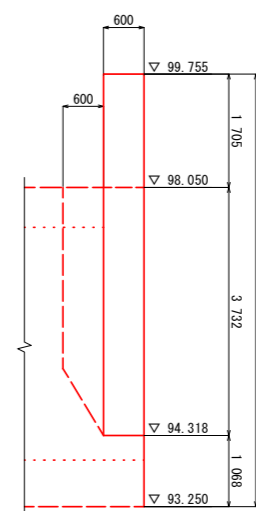
8-8



7-7



6-6

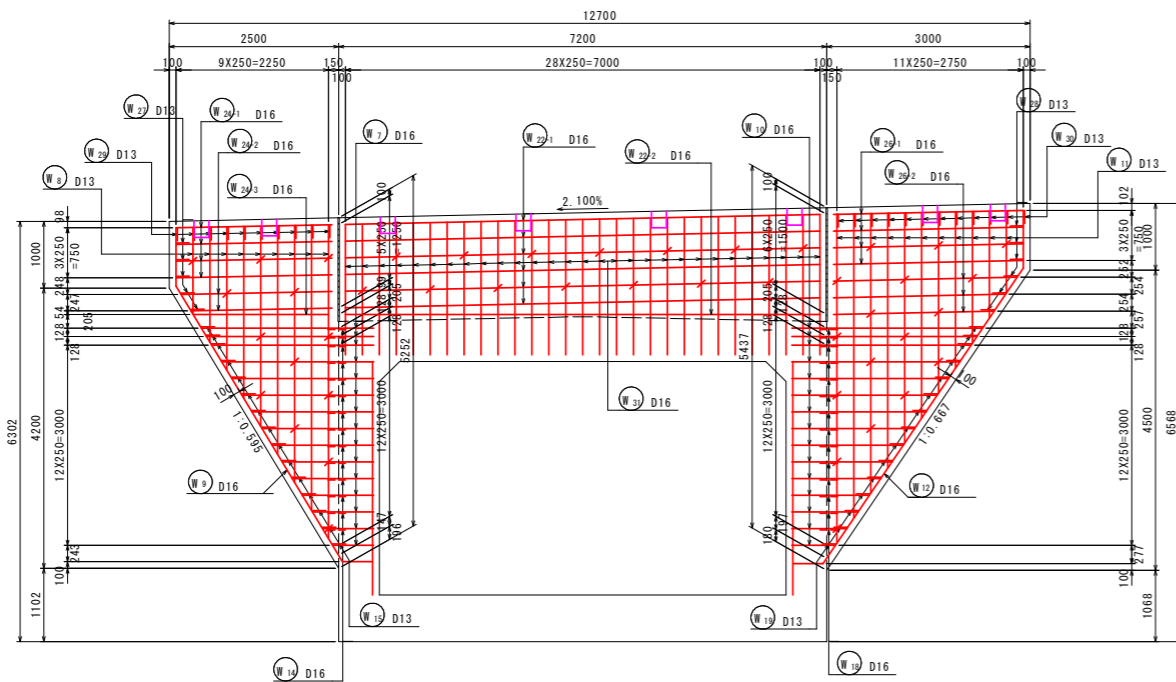




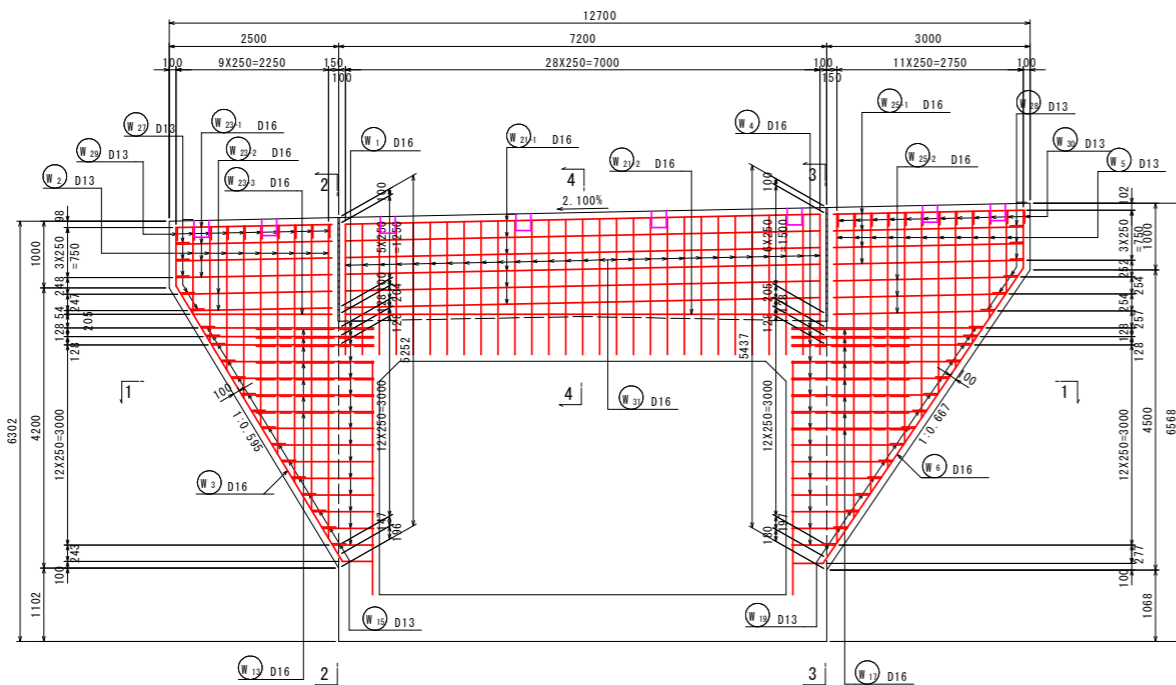
# 上流側ウイング配筋図 (その1)

S=1:50

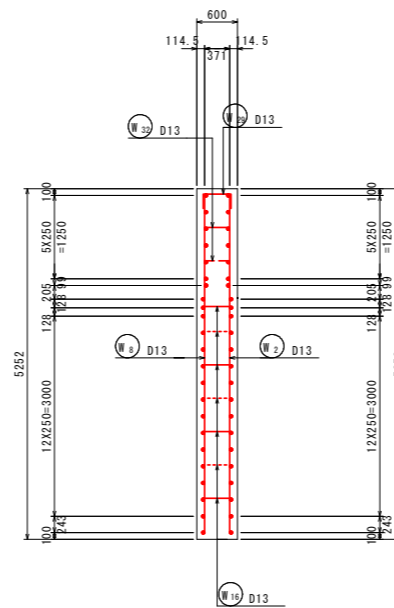
前面図



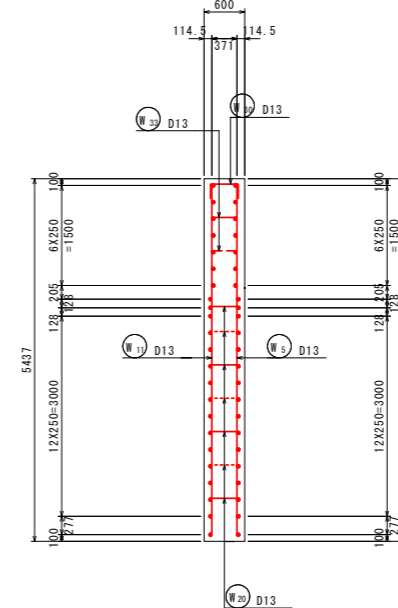
背面図



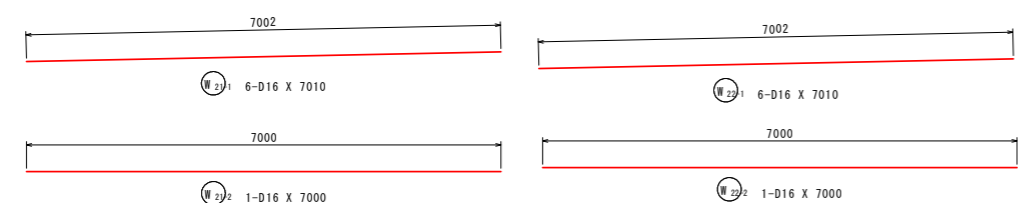
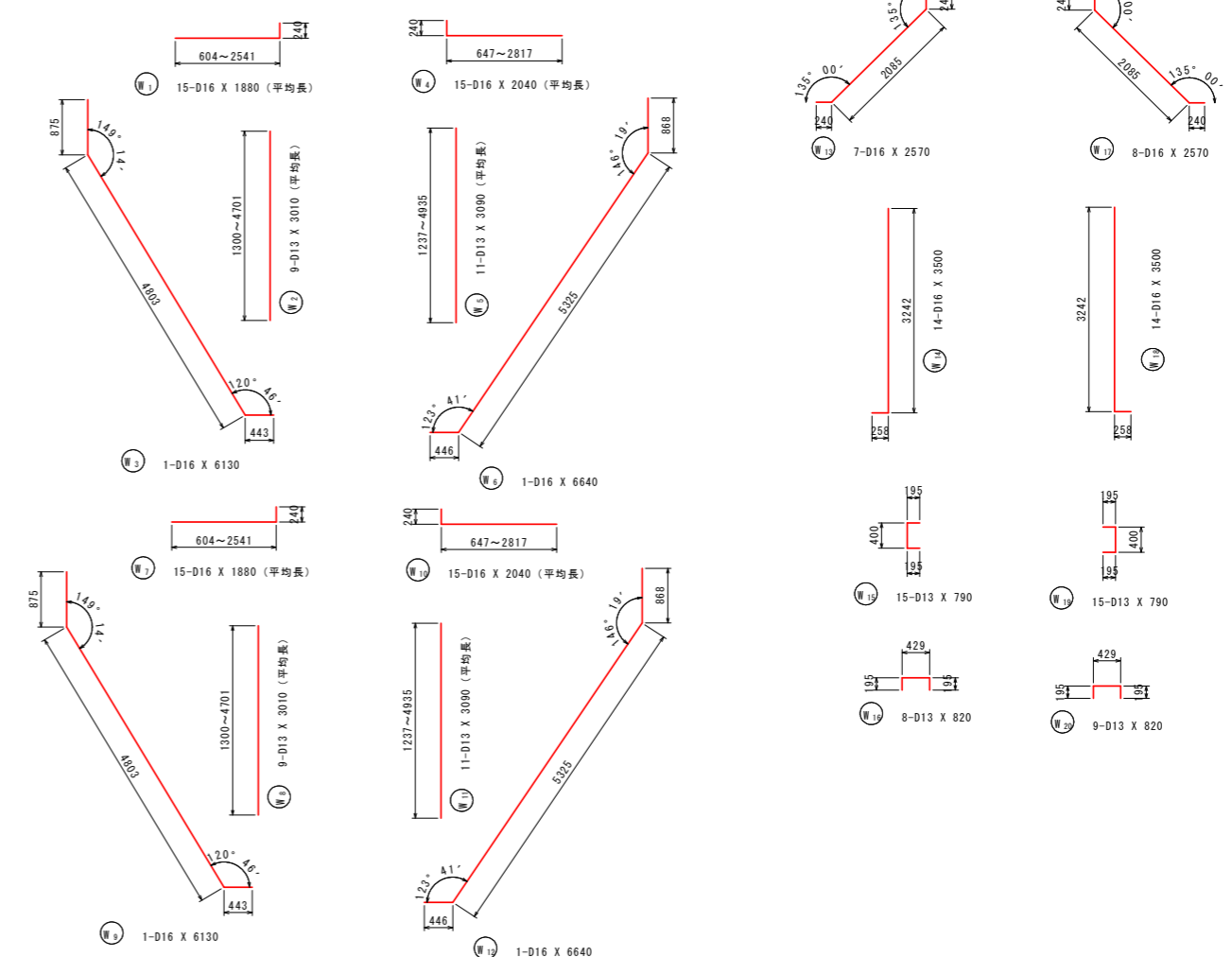
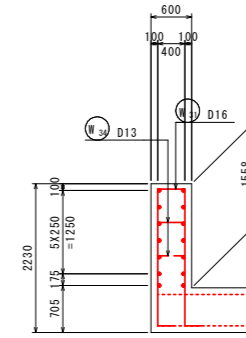
2 - 2



3 - 3



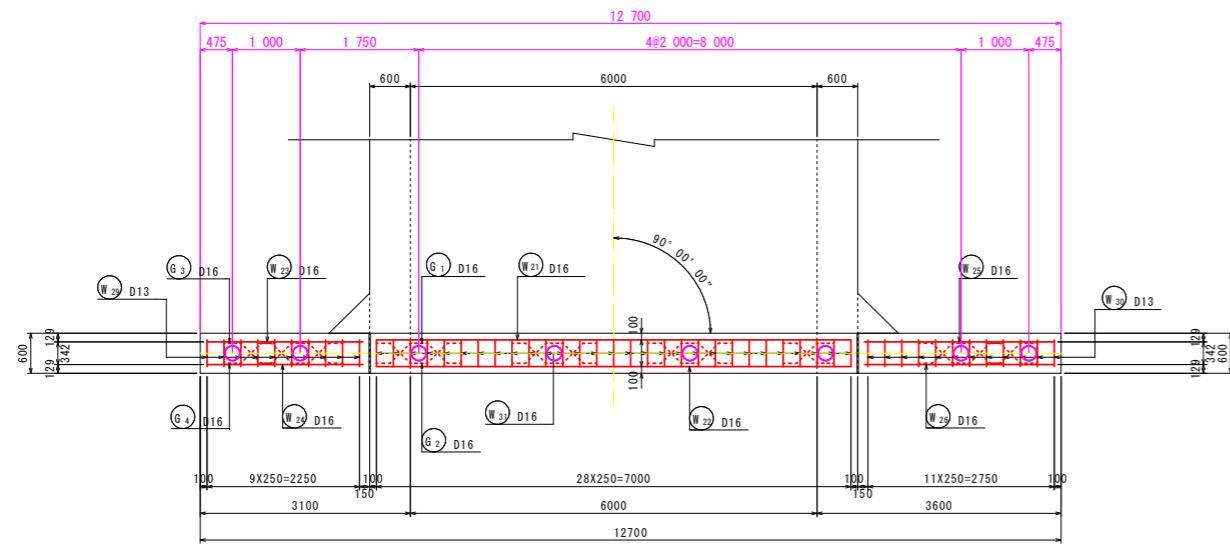
4 - 4



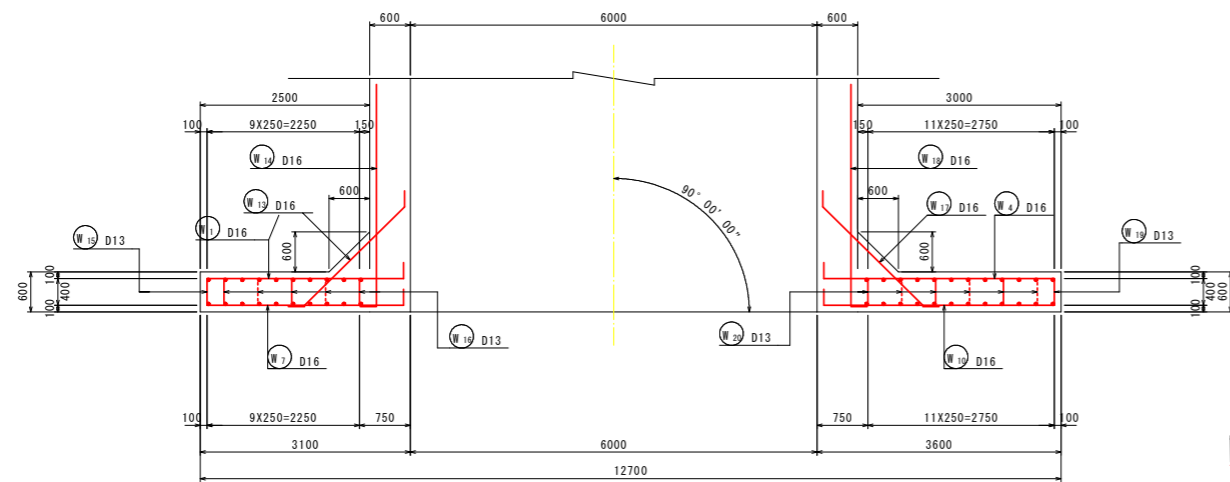
# 上流側ウイング配筋図 (その2)

S=1:50

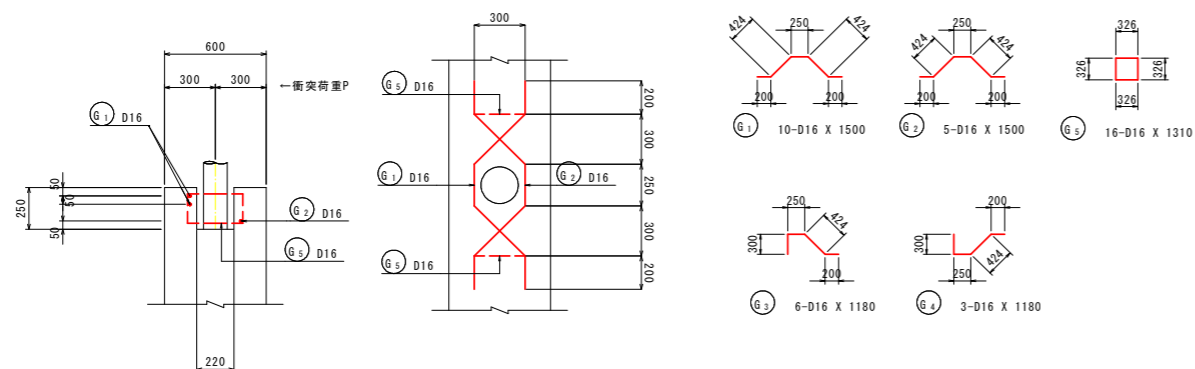
平面図



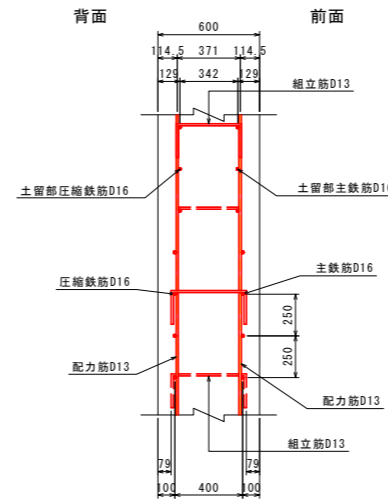
1 - 1



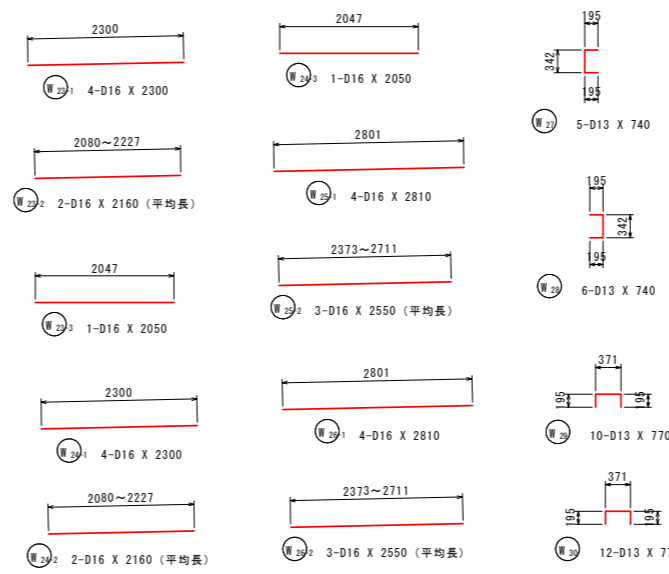
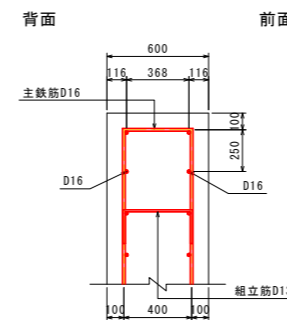
ガードレール箱抜き詳細図 S=1:20



ウイング部詳細図 (左右共通) S=1:20



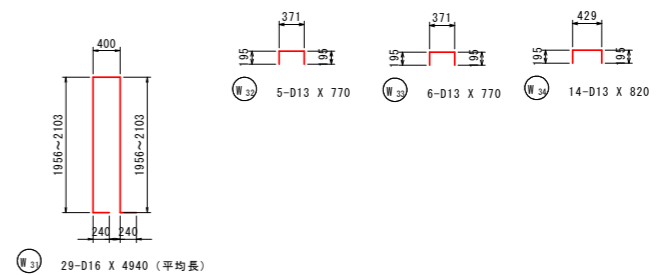
土留壁詳細図 S=1:20



鉄筋質量表

種別	径	長さ	本数	単位質量	一本当り質量	質量	摘要
W 1	D16	1880	15	1.56	2.93	44	(平均長)
W 2	D13	3010	9	0.995	2.99	27	(平均長)
W 3	D16	6130	1	1.56	9.56	10	
W 4	D16	2040	15	1.56	3.18	48	(平均長)
W 5	D13	3090	11	0.995	3.07	34	(平均長)
W 6	D16	6640	1	1.56	10.36	10	
W 7	D16	1880	15	1.56	2.93	44	(平均長)
W 8	D13	3010	9	0.995	2.99	27	(平均長)
W 9	D16	6130	1	1.56	9.56	10	
W 10	D16	2040	15	1.56	3.18	48	(平均長)
W 11	D13	3090	11	0.995	3.07	34	(平均長)
W 12	D16	6640	1	1.56	10.36	10	
W 13	D16	2570	7	1.56	4.01	28	
W 14	D16	3500	14	1.56	5.46	76	
W 15	D13	790	15	0.995	0.79	12	
W 16	D13	820	8	0.995	0.82	7	
W 17	D16	2570	8	1.56	4.01	32	
W 18	D16	3500	14	1.56	5.46	76	
W 19	D13	790	15	0.995	0.79	12	
W 20	D13	820	9	0.995	0.82	7	
W 21-1	D16	7010	6	1.56	10.94	66	
W 21-2	D16	7000	1	1.56	10.92	11	
W 22-1	D16	7010	6	1.56	10.94	66	
W 22-2	D16	7000	1	1.56	10.92	11	
W 23-1	D16	2300	4	1.56	3.59	14	
W 23-2	D16	2160	2	1.56	3.37	7	(平均長)
W 23-3	D16	2050	1	1.56	3.20	3	
W 24-1	D16	2300	4	1.56	3.59	14	
W 24-2	D16	2160	2	1.56	3.37	7	(平均長)
W 24-3	D16	2050	1	1.56	3.20	3	
W 25-1	D16	2810	4	1.56	4.38	18	
W 25-2	D16	2550	3	1.56	3.98	12	(平均長)
W 26-1	D16	2810	4	1.56	4.38	18	
W 26-2	D16	2550	3	1.56	3.98	12	(平均長)
W 27	D13	740	5	0.995	0.74	4	
W 28	D13	740	6	0.995	0.74	4	
W 29	D13	770	10	0.995	0.77	8	
W 30	D13	770	12	0.995	0.77	9	
W 31	D16	4940	29	1.56	7.71	224	(平均長)
W 32	D13	770	5	0.995	0.77	4	
W 33	D13	770	6	0.995	0.77	5	
W 34	D13	820	14	0.995	0.82	11	
							1127
G 1	D16	1500	10	1.56	2.34	23	
G 2	D16	1500	5	1.56	2.34	12	
G 3	D16	1180	6	1.56	1.84	11	
G 4	D16	1180	3	1.56	1.84	6	
G 5	D16	1310	16	1.56	2.04	33	
							85
合計 D16				1007	kg		
D13				205	kg		
総質量				1212	kg		

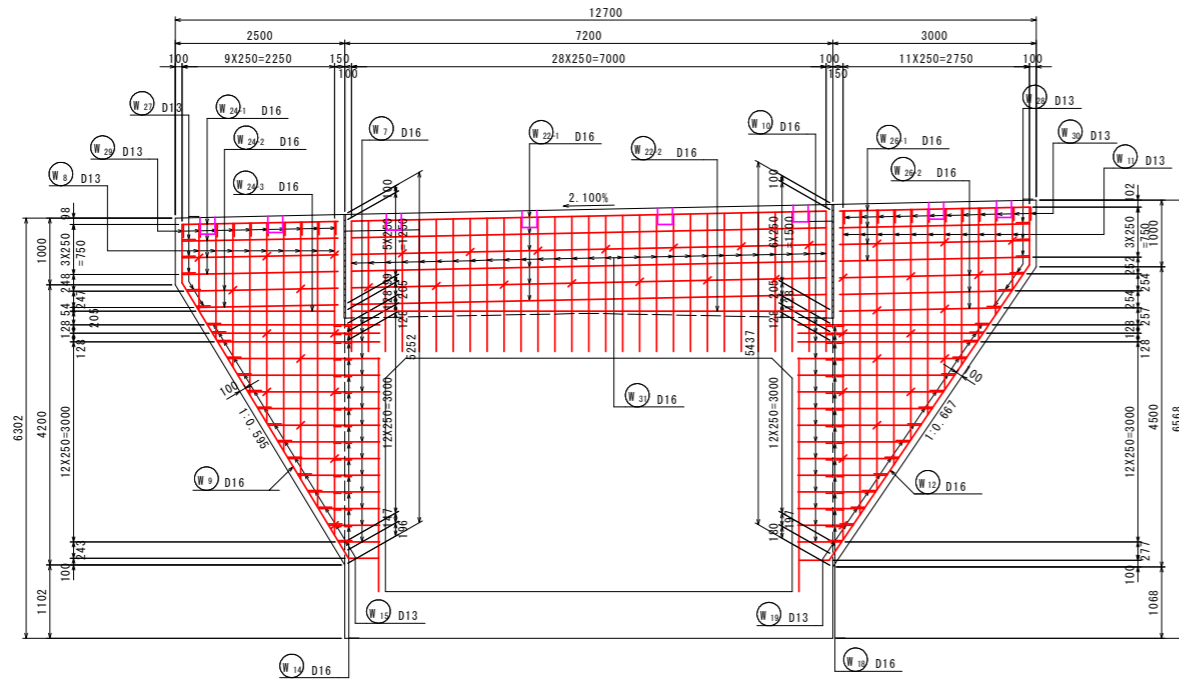
コンクリート設計基準強度  $\sigma_{ck}=24N/mm^2$   
鉄筋の種類 S D 3 4 5



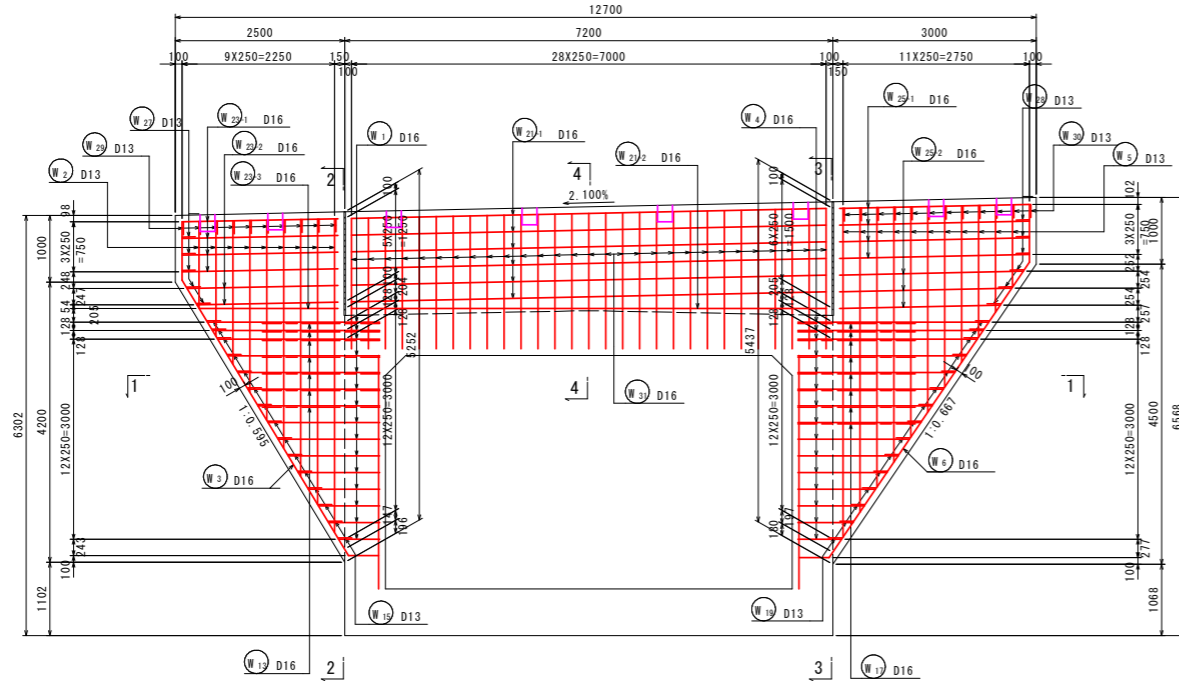
# 下流側ウイング配筋図 (その1)

S=1:50

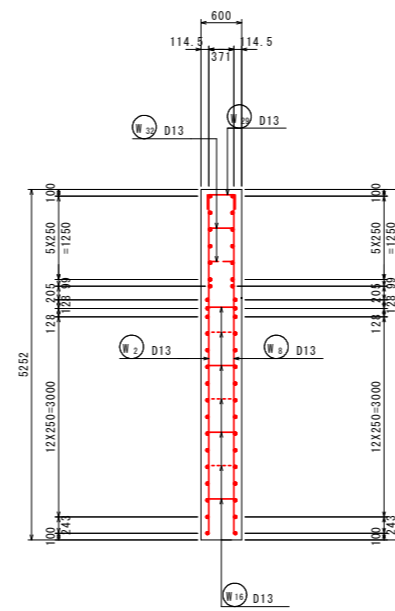
前面図



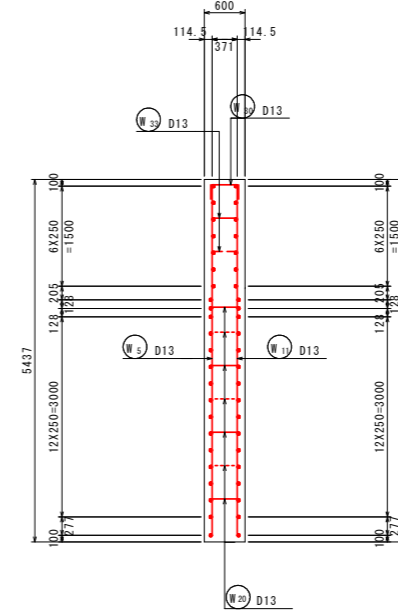
背面図



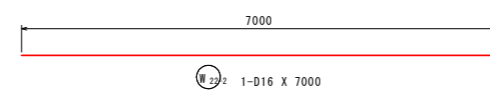
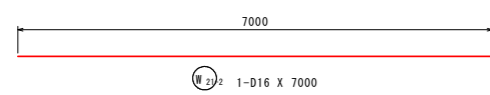
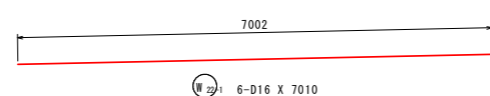
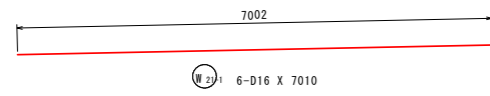
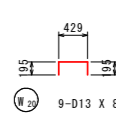
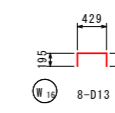
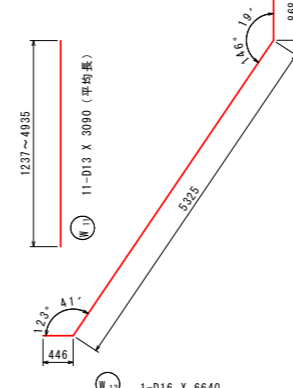
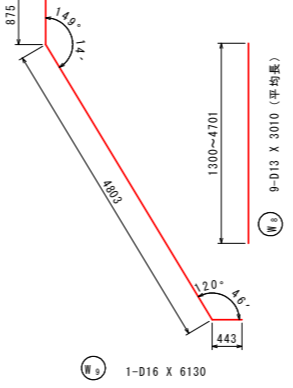
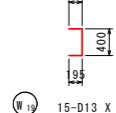
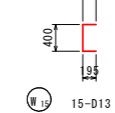
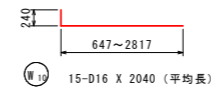
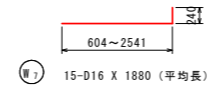
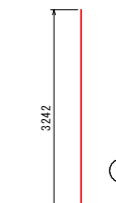
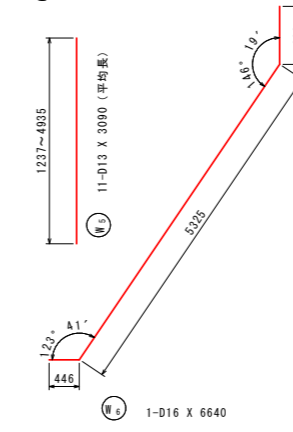
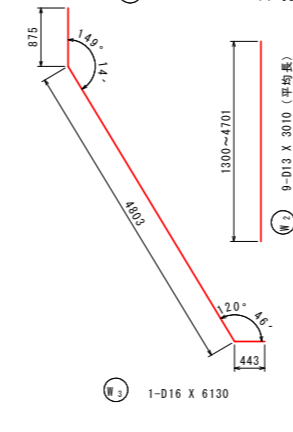
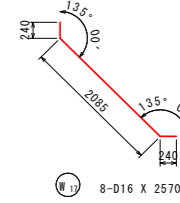
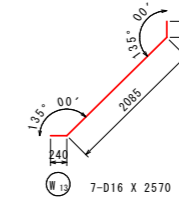
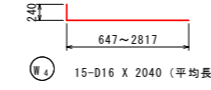
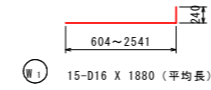
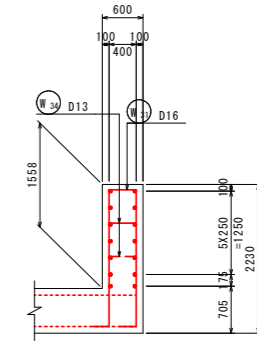
2 - 2



3 - 3



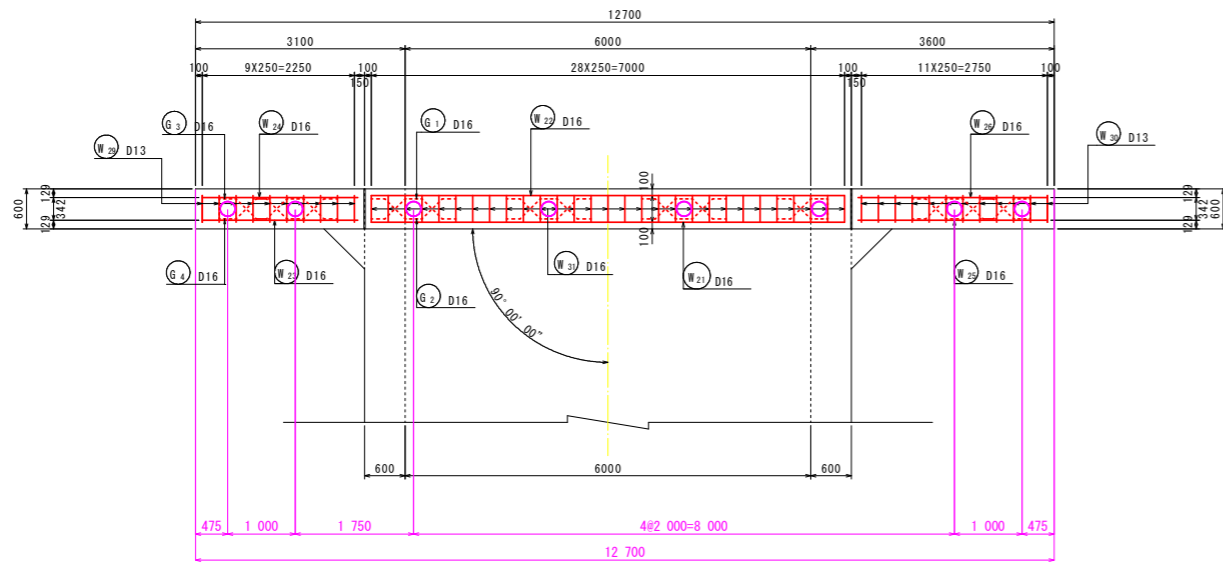
4 - 4



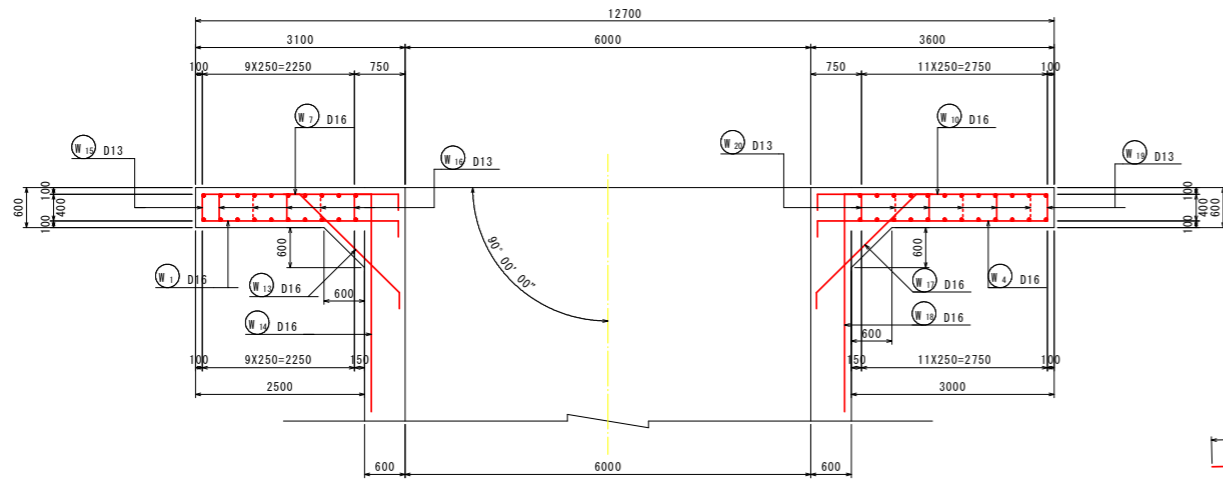
# 下流側ウイング配筋図 (その2)

S=1:50

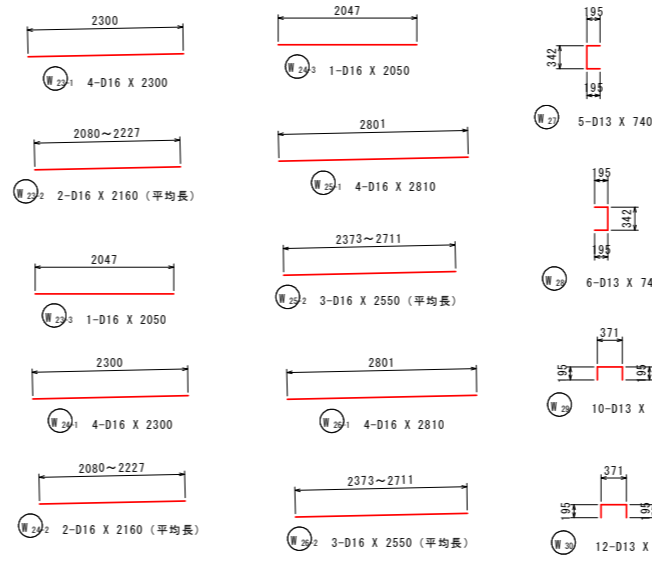
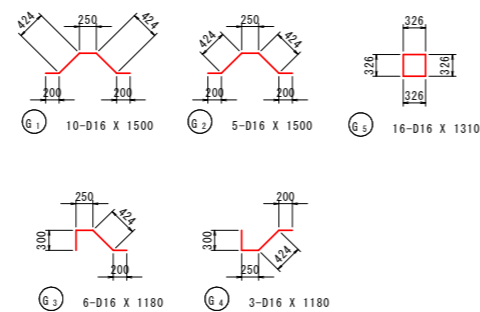
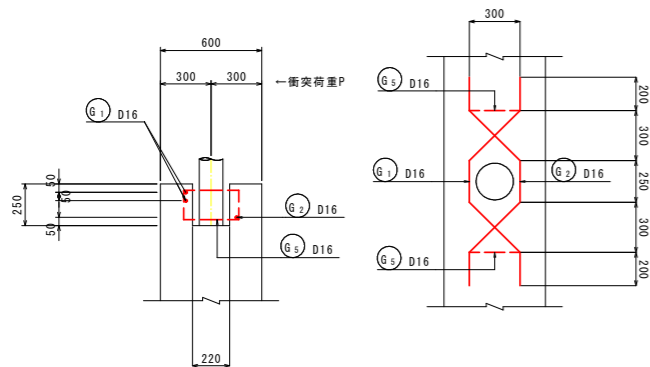
平面図



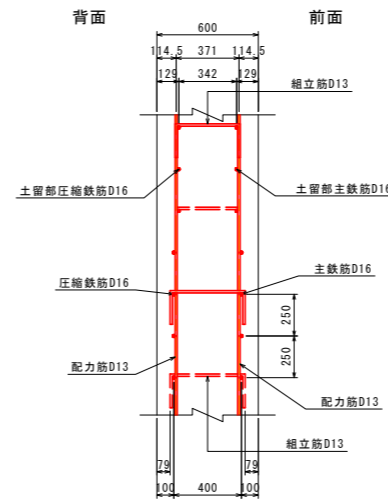
1 - 1



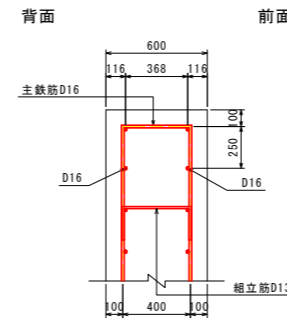
ガードレール箱抜き詳細図 S=1:20



ウイング部詳細図 (左右共通) S=1:20



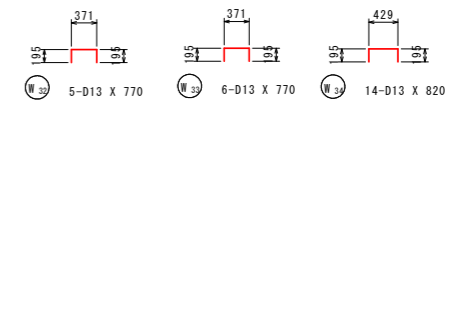
土留壁詳細図 S=1:20



鉄筋質量表

種別	径	長さ	本数	単位質量	一本当り質量	質量	摘要
W 1	D16	1880	15	1.56	2.93	44	(平均長)
W 2	D13	3010	9	0.995	2.99	27	(平均長)
W 3	D16	6130	1	1.56	9.56	10	
W 4	D16	2040	15	1.56	3.18	48	(平均長)
W 5	D13	3090	11	0.995	3.07	34	(平均長)
W 6	D16	6640	1	1.56	10.36	10	
W 7	D16	1880	15	1.56	2.93	44	(平均長)
W 8	D13	3010	9	0.995	2.99	27	(平均長)
W 9	D16	6130	1	1.56	9.56	10	
W 10	D16	2040	15	1.56	3.18	48	(平均長)
W 11	D13	3090	11	0.995	3.07	34	(平均長)
W 12	D16	6640	1	1.56	10.36	10	
W 13	D16	2570	7	1.56	4.01	28	
W 14	D16	3500	14	1.56	5.46	76	
W 15	D13	790	15	0.995	0.79	12	
W 16	D13	820	8	0.995	0.82	7	
W 17	D16	2570	8	1.56	4.01	32	
W 18	D16	3500	14	1.56	5.46	76	
W 19	D13	790	15	0.995	0.79	12	
W 20	D13	820	9	0.995	0.82	7	
W 21-1	D16	7010	6	1.56	10.94	66	
W 21-2	D16	7000	1	1.56	10.92	11	
W 22-1	D16	7010	6	1.56	10.94	66	
W 22-2	D16	7000	1	1.56	10.92	11	
W 23-1	D16	2300	4	1.56	3.59	14	
W 23-2	D16	2160	2	1.56	3.37	7	(平均長)
W 23-3	D16	2050	1	1.56	3.20	3	
W 24-1	D16	2300	4	1.56	3.59	14	
W 24-2	D16	2160	2	1.56	3.37	7	(平均長)
W 24-3	D16	2050	1	1.56	3.20	3	
W 25-1	D16	2810	4	1.56	4.38	18	
W 25-2	D16	2550	3	1.56	3.98	12	(平均長)
W 26-1	D16	2810	4	1.56	4.38	18	
W 26-2	D16	2550	3	1.56	3.98	12	(平均長)
W 27	D13	740	5	0.995	0.74	4	
W 28	D13	740	6	0.995	0.74	4	
W 29	D13	770	10	0.995	0.77	8	
W 30	D13	770	12	0.995	0.77	9	
W 31	D16	4940	29	1.56	7.71	224	(平均長)
W 32	D13	770	5	0.995	0.77	4	
W 33	D13	770	6	0.995	0.77	5	
W 34	D13	820	14	0.995	0.82	11	
1127							
G 1	D16	1500	10	1.56	2.34	23	
G 2	D16	1500	5	1.56	2.34	12	
G 3	D16	1180	6	1.56	1.84	11	
G 4	D16	1180	3	1.56	1.84	6	
G 5	D16	1310	16	1.56	2.04	33	
85							
合計				D16	1007 kg		
				D13	205 kg		
総質量					1212 kg		

コンクリート設計基準強度  $\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$   
鉄筋の種類 S D 3 4 5



(8) 作業土工

1. 床堀 (土砂)

$$14.390 \times (14.211 + 11.486) \times 0.500$$

$$\text{左岸計} = 184.9 \text{ m}^2$$

$$11.920 \times (12.981 + 11.486) \times 0.500$$

$$\text{右岸計} = 145.8 \text{ m}^2$$

$$\text{合計} = 330.7 \text{ m}^2$$

2. 積込

$$= 330.7 \text{ m}^3$$

3. 基面整正

$$8.600 \times 13.300$$

$$= 114.4 \text{ m}^2$$

4. 埋戻 (良質材)

$$330.700 + 243.307$$

$$= 574.0 \text{ m}^3$$

(旧橋撤去工)

(9) 函渠内土工

1. 河床盛土

( (8) -4. 埋戻により計上)

(10) 河川土工

2. 河床掘削

$$\begin{aligned} & ( 0.350 + 0.730 + 3.390 + 4.100 + 1.480 \\ & \quad + 2.560 + 2.320 + 3.060 + 2.890 \\ & \quad + 1.520 ) / 10.000 \\ & 2.200 \times 45.000 \end{aligned}$$

$$= 2.2 \text{ m}^2$$

$$\text{計} = 99.0 \text{ m}^3$$

3. 積込 (ルーズ)

$$= 99.0 \text{ m}^3$$

4. 土砂運搬

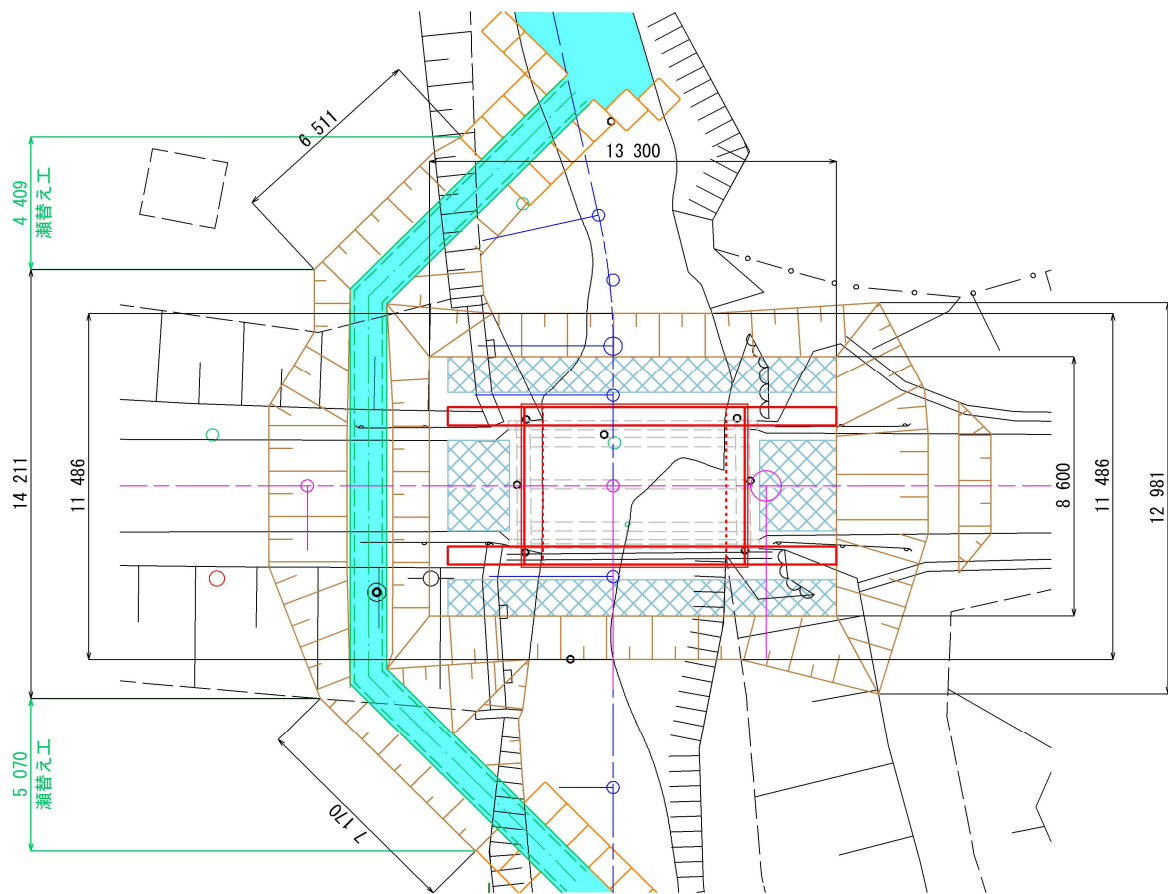
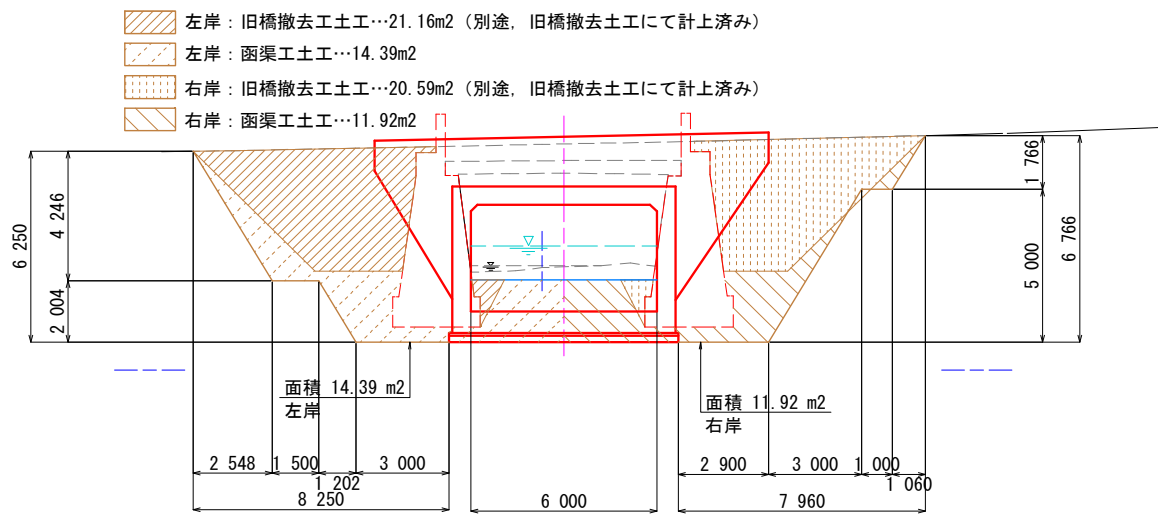
$$= 99.0 \text{ m}^3$$

5. 残土処置工

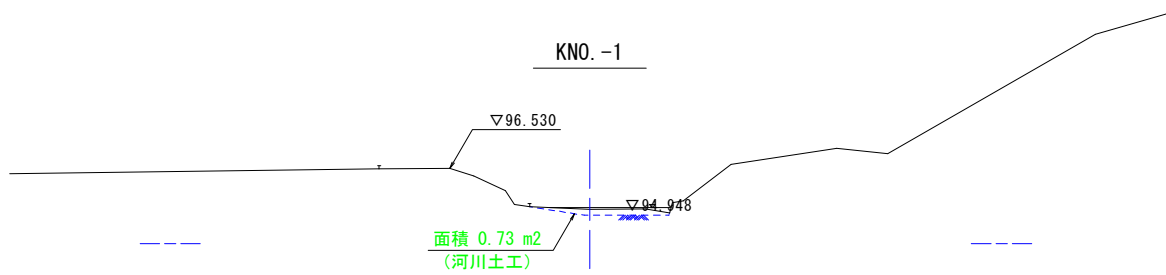
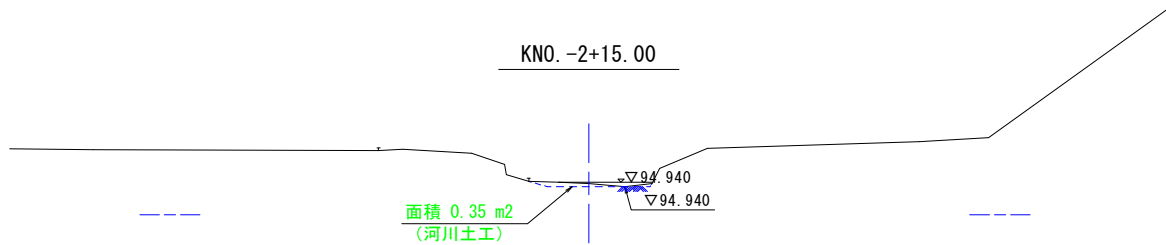
$$= 99.0 \text{ m}^3$$









函渠工（土工）数量根拠図（1/6） S=1/Free



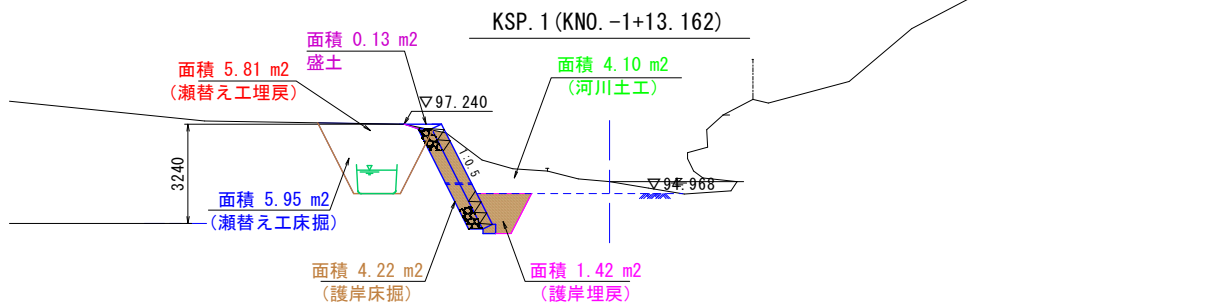
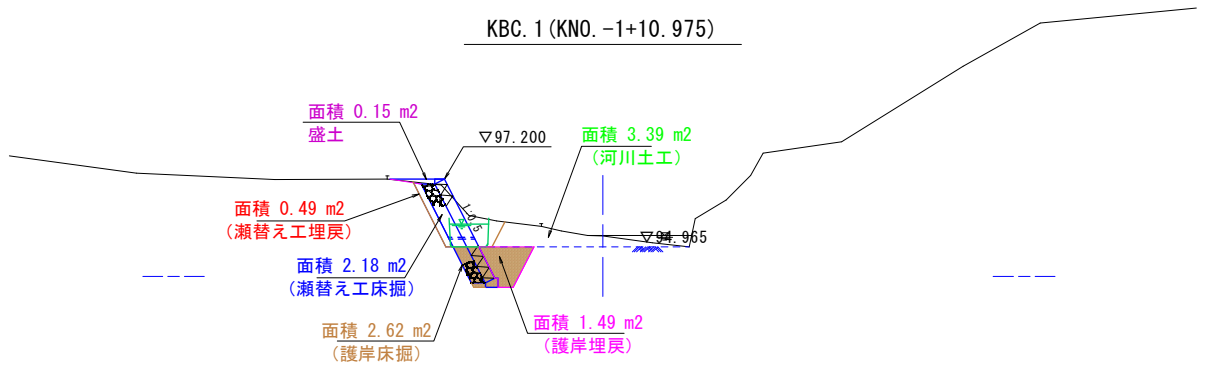
函渠工（土工）数量根拠図（2/6） S=1/Free



凡例

	瀬替え工-床掘
	護岸工-埋戻
	護岸工-床掘
	瀬替え工-埋戻
	護岸工-盛土
	河川土工-掘削

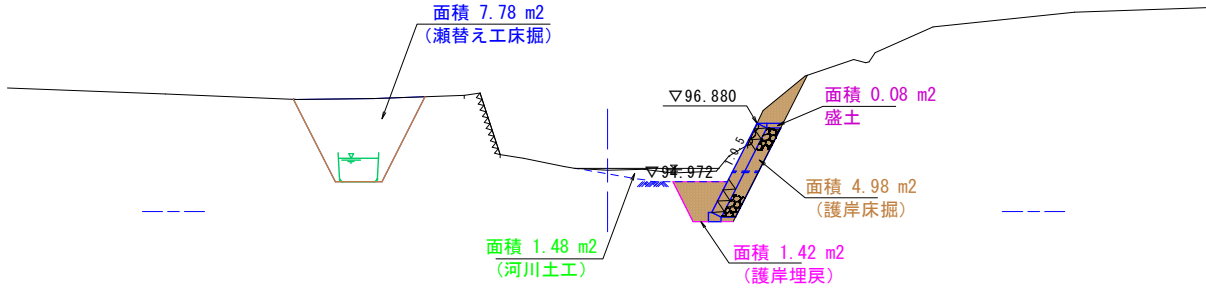




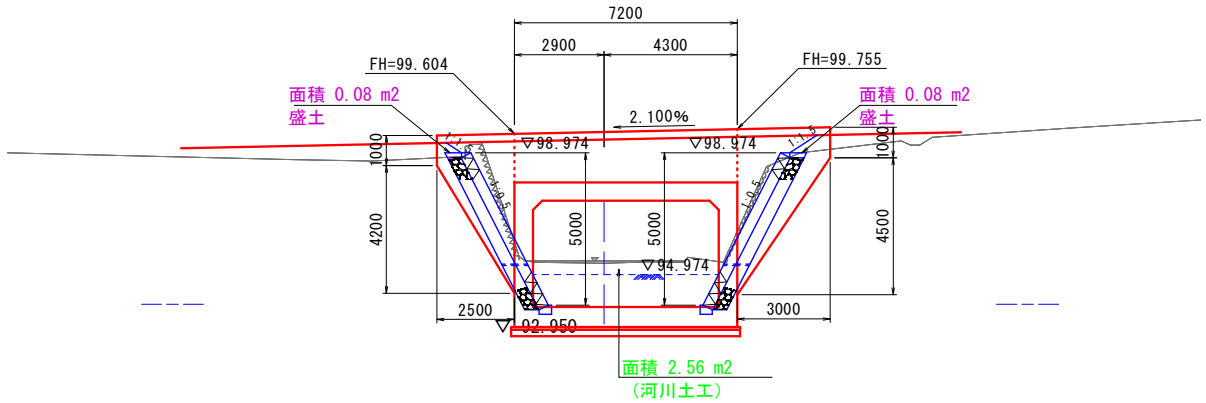
凡例

	瀨替え工-床掘
	護岸工-埋戻
	護岸工-床掘
	瀨替え工-埋戻
	護岸工-盛土
	河川土工-掘削

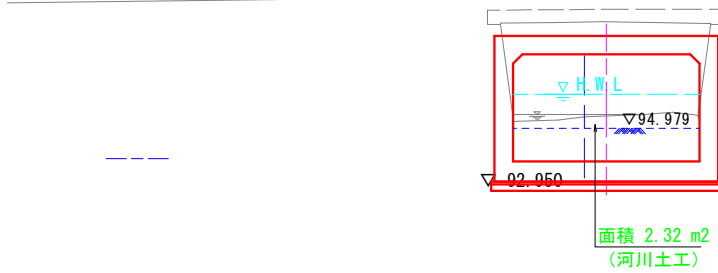
KEC. 1 (KNO. -1+15. 349)



KNO. -1+17. 00

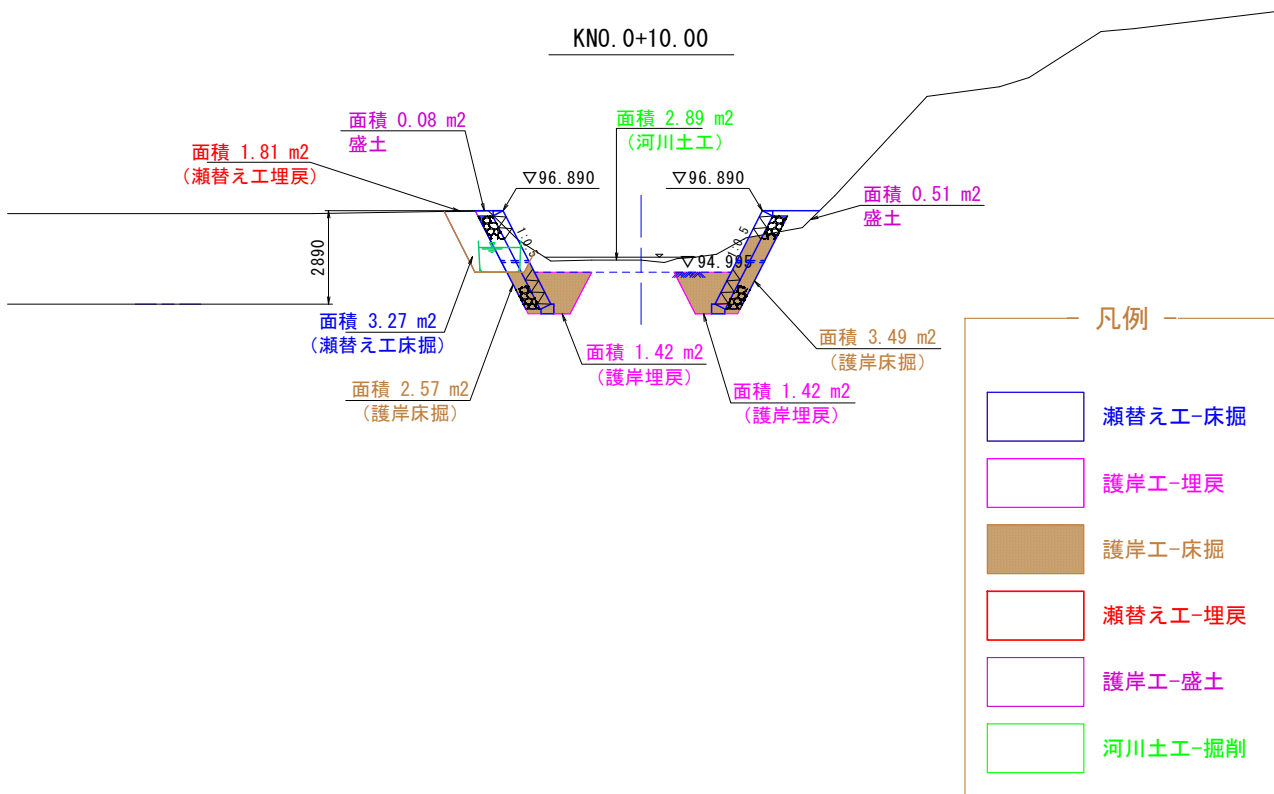
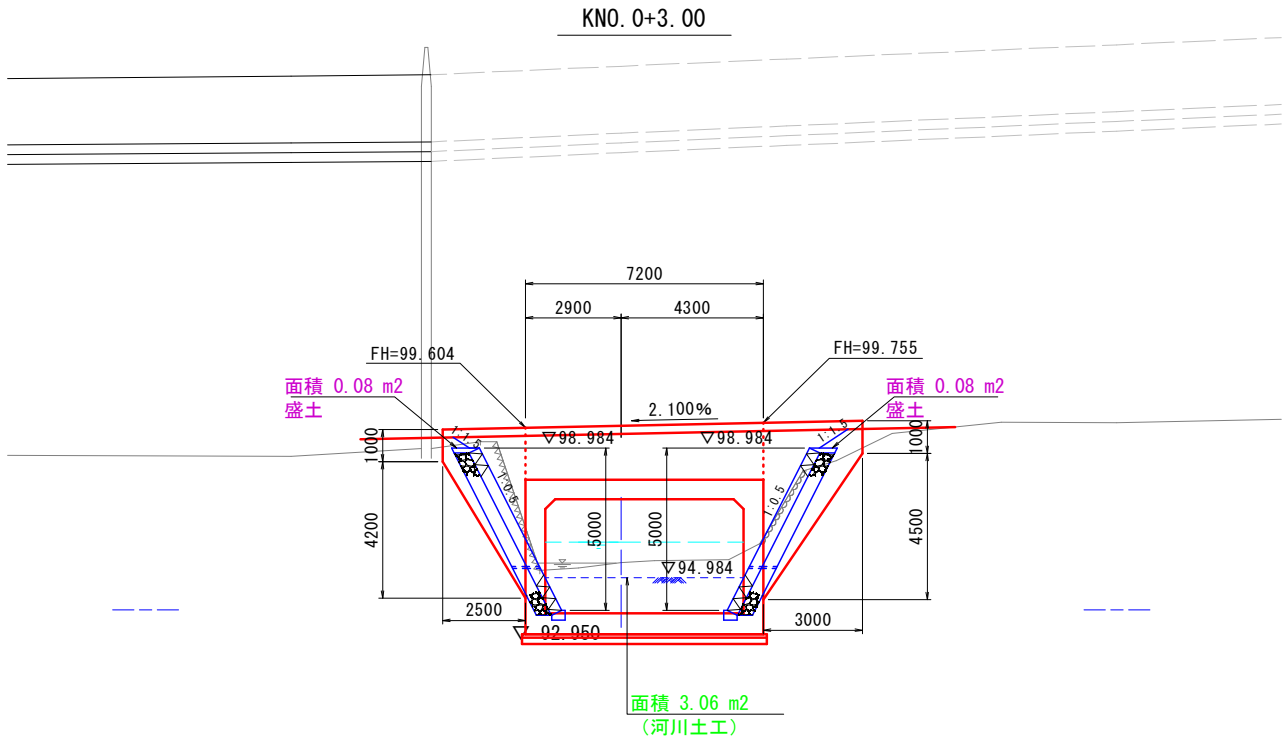


KNO. 0

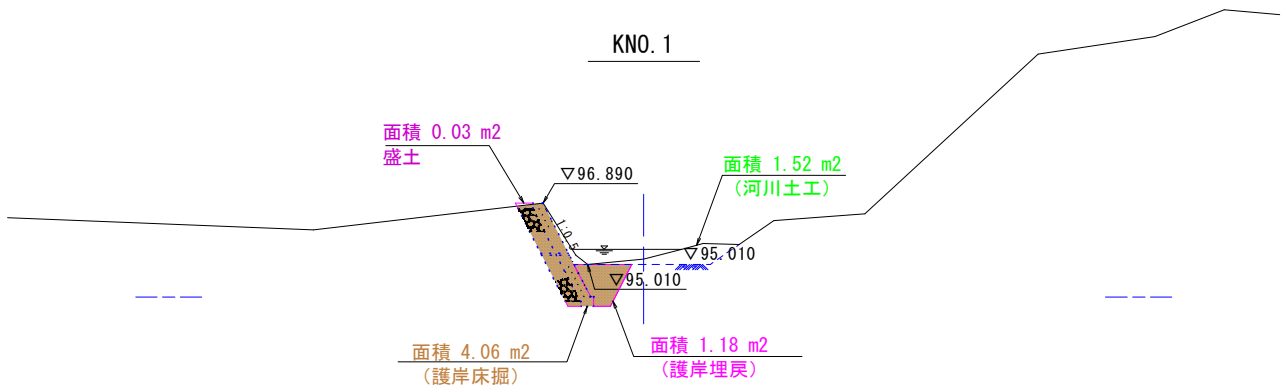


凡例







- 瀨替え工-床掘
- 護岸工-埋戻
- 護岸工-床掘
- 瀨替え工-埋戻
- 護岸工-盛土
- 河川土工-掘削



函渠工（土工）数量根拠図（6/6） S=1/Free



凡例

	瀬替え工-床掘
	護岸工-埋戻
	護岸工-床掘
	瀬替え工-埋戻
	護岸工-盛土
	河川土工-掘削

4. ブロック積護岸工

左岸側

積ブロック (控長350)

1/2 × (	2.887 +	2.895 ) ×			
	1/2 × (	5.029 +	5.029 ) ×	1.118 =	16.3 m <sup>2</sup>
1/2 × (	2.895 +	5.000 ) ×			
	1/2 × (	7.400 +	7.464 ) ×	1.118 =	32.8 m <sup>2</sup>
1/2 × (	4.999 +	3.272 ) ×			
	1/2 × (	3.919 +	4.418 ) ×	1.118 =	19.3 m <sup>2</sup>
1/2 × (	3.272 +	3.141 ) ×			
	1/2 × (	5.502 +	5.487 ) ×	1.118 =	19.7 m <sup>2</sup>

---

計 = 88.1 m<sup>2</sup>

胴込めコンクリート (計ck=18N/mm<sup>2</sup>)

88.1 × 0.22 = 19.4 m<sup>3</sup>

---

裏込碎石 (RC-80)

ブロック積直高に基礎コンクリート高(=0.30m)を加え天端コンクリート高(=0.15m)を差し引く

1/2 × (	3.037 +	3.045 ) ×			
1/2 × (	5.029 +	5.029 ) ×	1.118 ×	0.400 =	6.8 m <sup>3</sup>
1/2 × (	3.045 +	5.150 ) ×			
1/2 × (	7.400 +	7.464 ) ×	1.118 ×	0.400 =	13.6 m <sup>3</sup>
1/2 × (	5.149 +	3.422 ) ×			
1/2 × (	3.919 +	4.418 ) ×	1.118 ×	0.400 =	8.0 m <sup>3</sup>
1/2 × (	3.422 +	3.291 ) ×			
1/2 × (	5.502 +	5.487 ) ×	1.118 ×	0.400 =	8.2 m <sup>3</sup>

---

計 = 36.6 m<sup>3</sup>

天端コンクリート (小型構造物) (計ck=18N/mm<sup>2</sup>)

5.029 + 7.400 + 3.919 + 5.502 = 21.85 m

21.85 × 0.023 = 0.50 m<sup>3</sup>

基礎コンクリート (小型構造物) (計ck=18N/mm<sup>2</sup>)

5.029 + 7.464 + 4.418 + 5.487 = 22.40 m

22.40 × 0.098 = 2.1952 m<sup>3</sup>

水抜きパイプ (VP φ50mm)

計画河床より上位のブロック積擁壁面積において2 m<sup>2</sup>当たり1箇所配置する

$$\begin{aligned} 88.1 - 22.40 \times 1.000 &= 65.7 \text{ m}^2 \\ 65.7 / 2 &= 33 \text{ 箇所} \\ 0.350 \times 1.118 \times 33 &= 12.9 \text{ m} \end{aligned}$$

伸縮目地 (t=10mm)

$$\begin{aligned} 1/2 \times 0.150 \times 0.300 \times 2 &= 0.05 \text{ m}^2 \\ 5.000 \times 1.118 \times 0.350 &= 1.96 \text{ m}^2 \\ 4.999 \times 1.118 \times 0.350 &= 1.96 \text{ m}^2 \\ ( 1/2 \times ( 0.100 + 0.400 ) \times 0.150 \\ + 0.400 \times 0.150 ) \times 2 &= 0.20 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

---

$$\text{計} = 4.17 \text{ m}^2$$

小口止めコンクリート (無筋構造物) (計ck=18N/mm<sup>2</sup>)

$$\text{小口止めコンクリート1} = 1 \text{ 箇所}$$

$$\text{小口止めコンクリート2} = 1 \text{ 箇所}$$

右岸側

積ブロック (控長350)

$$\begin{aligned}
 & 1/2 \times ( 2.895 + 2.897 ) \times 3.000 \times 1.118 = 9.7 \text{ m}^2 \\
 & 1/2 \times ( 2.897 + 5.000 ) \times \\
 & \quad 1/2 \times ( 4.837 + 4.503 ) \times 1.118 = 20.6 \text{ m}^2 \\
 & 1/2 \times ( 4.999 + 2.908 ) \times \\
 & \quad 1/2 \times ( 2.201 + 1.993 ) \times 1.118 = 9.3 \text{ m}^2 \\
 & 1/2 \times ( 2.908 + 2.907 ) \times \\
 & \quad 1/2 \times ( 1.708 + 1.310 ) \times 1.118 = 4.9 \text{ m}^2 \\
 & \hline
 & \text{計} = 44.5 \text{ m}^2
 \end{aligned}$$

胴込めコンクリート (計ck=18N/mm<sup>2</sup>)

$$44.5 \times 0.22 = 9.8 \text{ m}^3$$

裏込め材 (RC-80)

ブロック積直高に基礎コンクリート高を加え天端コンクリート高を差し引く

$$\begin{aligned}
 & 1/2 \times ( 3.045 + 3.047 ) \times 3.000 \\
 & \quad \times 1.118 \times 0.400 = 4.1 \text{ m}^3 \\
 & 1/2 \times ( 3.047 + 5.150 ) \times 1/2 \\
 & \quad \times ( 4.837 + 4.503 ) \times 1.118 \times 0.400 = 8.6 \text{ m}^3 \\
 & 1/2 \times ( 5.149 + 3.058 ) \times 1/2 \\
 & \quad \times ( 2.201 + 1.993 ) \times 1.118 \times 0.400 = 3.8 \text{ m}^3 \\
 & 1/2 \times ( 3.058 + 3.057 ) \times 1/2 \\
 & \quad \times ( 1.708 + 1.310 ) \times 1.118 \times 0.400 = 2.1 \text{ m}^3 \\
 & \hline
 & \text{計} = 18.6 \text{ m}^3
 \end{aligned}$$

天端コンクリート (小型構造物) (計ck=18N/mm<sup>2</sup>)

$$\begin{aligned}
 & 3.000 + 4.837 + 2.201 + 1.708 = 11.75 \text{ m} \\
 & 11.75 \times 0.023 = 0.27 \text{ m}^3
 \end{aligned}$$

基礎コンクリート (小型構造物) (計ck=18N/mm<sup>2</sup>)

$$\begin{aligned}
 & 3.000 + 4.503 + 1.993 + 1.310 = 10.81 \text{ m} \\
 & 10.81 \times 0.098 = 1.06 \text{ m}^3
 \end{aligned}$$

水抜きパイプ (VPφ50mm)

計画河床より上位のブロック積擁壁面積において2m<sup>2</sup>当たり1箇所配置する

$$\begin{aligned}
 44.5 & - 10.81 \times 1.000 = 33.7 \text{ m}^2 \\
 33.7 & / 2 = 17 \text{ 箇所} \\
 0.350 & \times 1.118 \times 17 = 6.7 \text{ m}
 \end{aligned}$$

伸縮目地 (t=10mm)

$$\begin{aligned}
 1/2 \times 0.150 \times 0.300 \times 2 & = 0.05 \text{ m}^2 \\
 5.000 \times 1.118 \times 0.350 & = 1.96 \text{ m}^2 \\
 4.999 \times 1.118 \times 0.350 & = 1.96 \text{ m}^2 \\
 1/2 \times (0.100 + 0.400) \times 0.150 & = \\
 \times 0.400 \times 0.150 \times 2 & = 0.16 \text{ m}^2
 \end{aligned}$$

---

計 = 4.13 m<sup>2</sup>

小口止めコンクリート (無筋構造物) (計ck=18N/mm<sup>2</sup>)

$$\begin{aligned}
 \text{小口止めコンクリート3} & = 1 \text{ 箇所} \\
 \text{小口止めコンクリート4} & = 1 \text{ 箇所}
 \end{aligned}$$



作業土工（瀬替え工床掘、函渠工床掘を考慮）

（参照：(8)函渠工（土工）数量根拠図3/6～）

床掘り（土砂）

左岸下流

$$2.620 \times (1.081 + 0.903) \times 1/2 = 2.6 \text{ m}^3$$

左岸上流

$$2.570 \times 1.529 = 3.9 \text{ m}^3$$

$$4.060 \times 3.500 = 14.2 \text{ m}^3$$

右岸下流

$$4.980 \times 1/2 \times (0.766 + 0.436) = 3.0 \text{ m}^3$$

右岸上流

$$3.490 \times 1/2 \times (1.694 + 1.360) = 5.3 \text{ m}^3$$

$$3.490 \times 3.000 = 10.47 \text{ m}^3$$

---

計 = 39.5 m<sup>3</sup>

埋戻し（良質材）

左岸下流

$$1.490 \times (1.081 + 0.903) \times 1/2 = 1.5 \text{ m}^3$$

左岸上流

$$1.420 \times 1.529 = 2.2 \text{ m}^3$$

$$1.180 \times 3.500 = 4.1 \text{ m}^3$$

右岸下流

$$1.420 \times 1/2 \times (0.766 + 0.436) = 0.9 \text{ m}^3$$

右岸上流

$$1.420 \times 1/2 \times (1.694 + 1.360) = 2.2 \text{ m}^3$$

$$1.420 \times 3.000 = 4.3 \text{ m}^3$$

---

計 = 15.2 m<sup>3</sup>

## 盛土

(土砂)

## 左岸下流

$$0.150 \times 4.000 = 0.6 \text{ m}^3$$

$$\frac{1}{2} \times (0.150 + 0.130) \times \frac{1}{2} \times (1.502 + 1.487) = 0.2 \text{ m}^3$$

$$\frac{1}{2} \times (0.130 + 0.080) \times \frac{1}{2} \times (3.919 + 4.418) = 0.4 \text{ m}^3$$

## 左岸上流

$$\frac{1}{2} \times (0.080 + 0.080) \times \frac{1}{2} \times (7.400 + 7.464) = 0.6 \text{ m}^3$$

$$\frac{1}{2} \times (0.080 + 0.030) \times 5.029 = 0.3 \text{ m}^3$$

## 右岸下流

$$0.080 \times \frac{1}{2} \times (1.708 + 1.310) = 0.1 \text{ m}^3$$

$$\frac{1}{2} \times (0.080 + 0.080) \times \frac{1}{2} \times (2.201 + 1.993) = 0.2 \text{ m}^3$$

## 右岸上流

$$\frac{1}{2} \times (0.080 + 0.510) \times \frac{1}{2} \times (4.837 + 4.503) = 1.4 \text{ m}^3$$

$$0.510 \times 3.000 = 1.5 \text{ m}^3$$

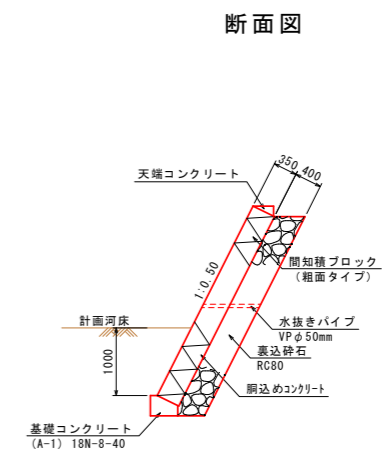
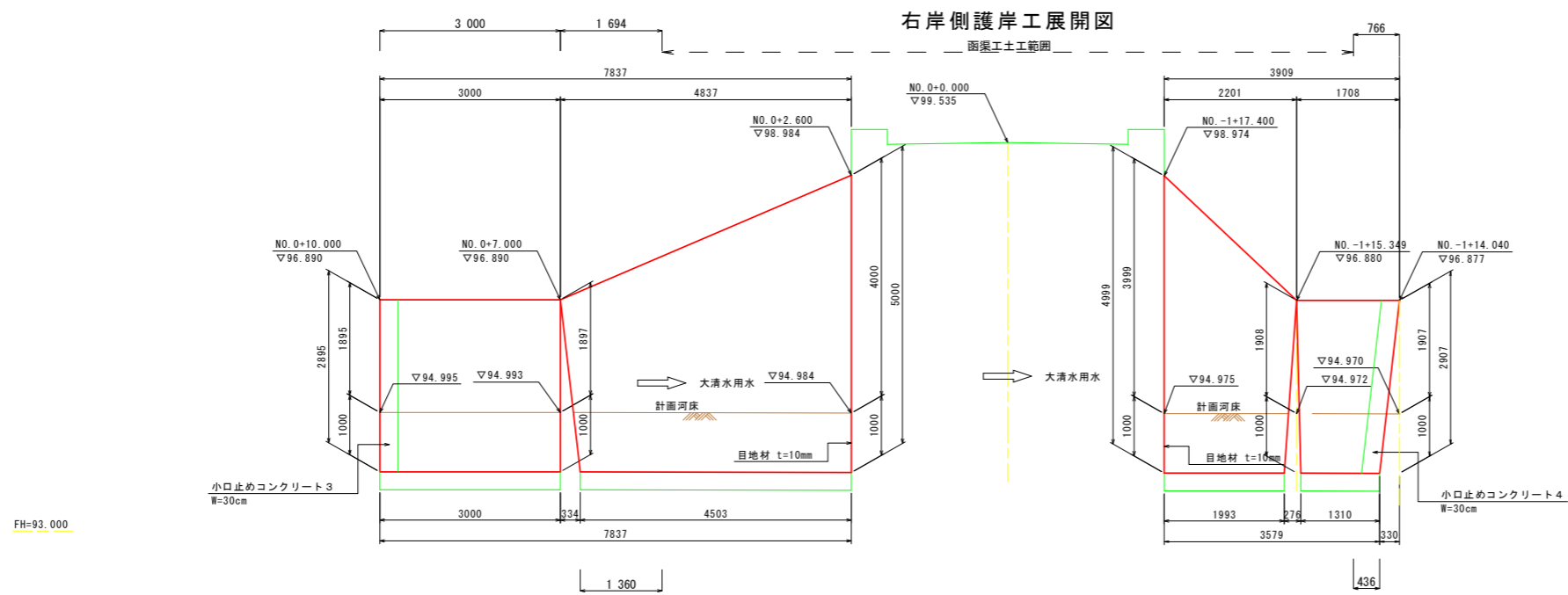
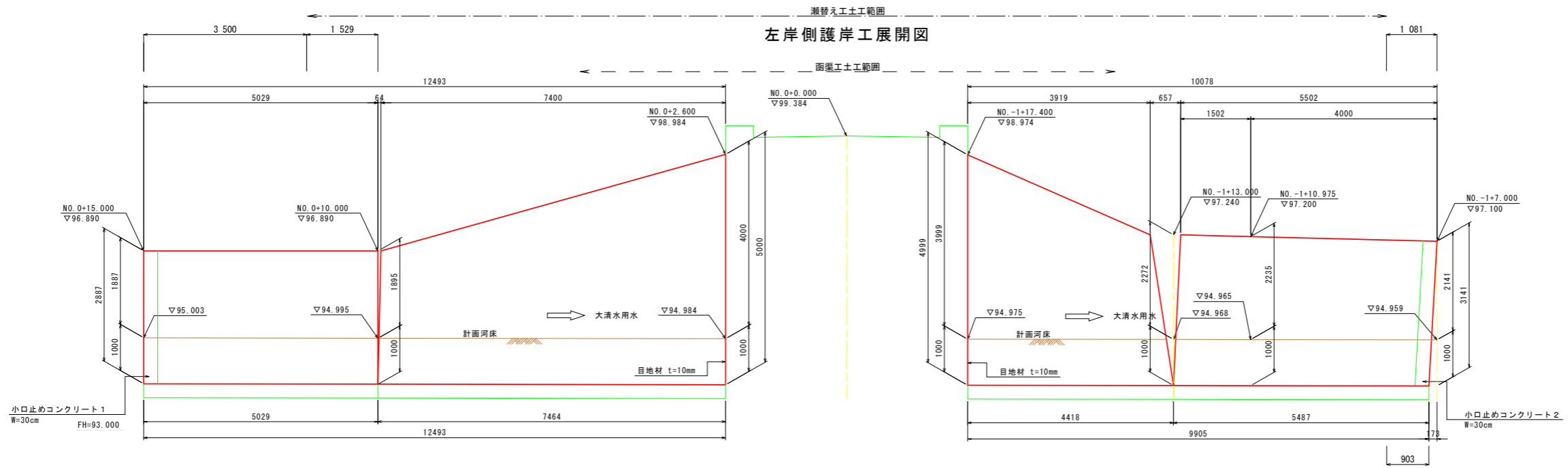
---


$$\text{計} = 5.3 \text{ m}^3$$

## 残土

$$39.5 - (15.2 + 5.3) / 0.9 = 16.7 \text{ m}^3$$

# 護岸工詳細図 S=1:50

















## 5. 道路工数量計算

### (1) アスファルト舗装工

#### 1. 表層工

密粒度ギャップアスコン13 t=5cm

$$4.000 \times 30.000 = \underline{\underline{120.0 \text{ m}^2}}$$

#### 2. 上層路盤工

M-40 t=15cm

$$4.000 \times 30.000 = \underline{\underline{120.0 \text{ m}^2}}$$

#### 3. 下層路盤工

RC-40 t=20cm

$$4.000 \times 30.000 = \underline{\underline{120.0 \text{ m}^2}}$$

### (2) 土工

#### 1. 掘削

左岸側

$$1.400 \times 12.100 = 16.9 \text{ m}^3$$

右岸側

$$1.600 \times 10.700 = 17.1 \text{ m}^3$$

---

$$\text{計} = 34.0 \text{ m}^3$$

#### 2. 路床盛土 (函渠上部)

$$0.500 \times (4.100 + 4.500) \times 7.200 = \underline{\underline{31.0 \text{ m}^3}}$$

#### 3. 路肩盛土

左岸側

$$0.019 \times 12.100 = 0.23 \text{ m}^3$$

右岸側

$$0.001 \times 10.700 = 0.01 \text{ m}^3$$

---

$$\text{計} = 0.2 \text{ m}^3$$

#### 4. 法面整正 (盛土部)

左岸側

$$(0.240 + 0.223) \times 12.100 = 5.6 \text{ m}^2$$

右岸側

$$(0.180 + 0.032) \times 10.700 = 2.3 \text{ m}^2$$

---

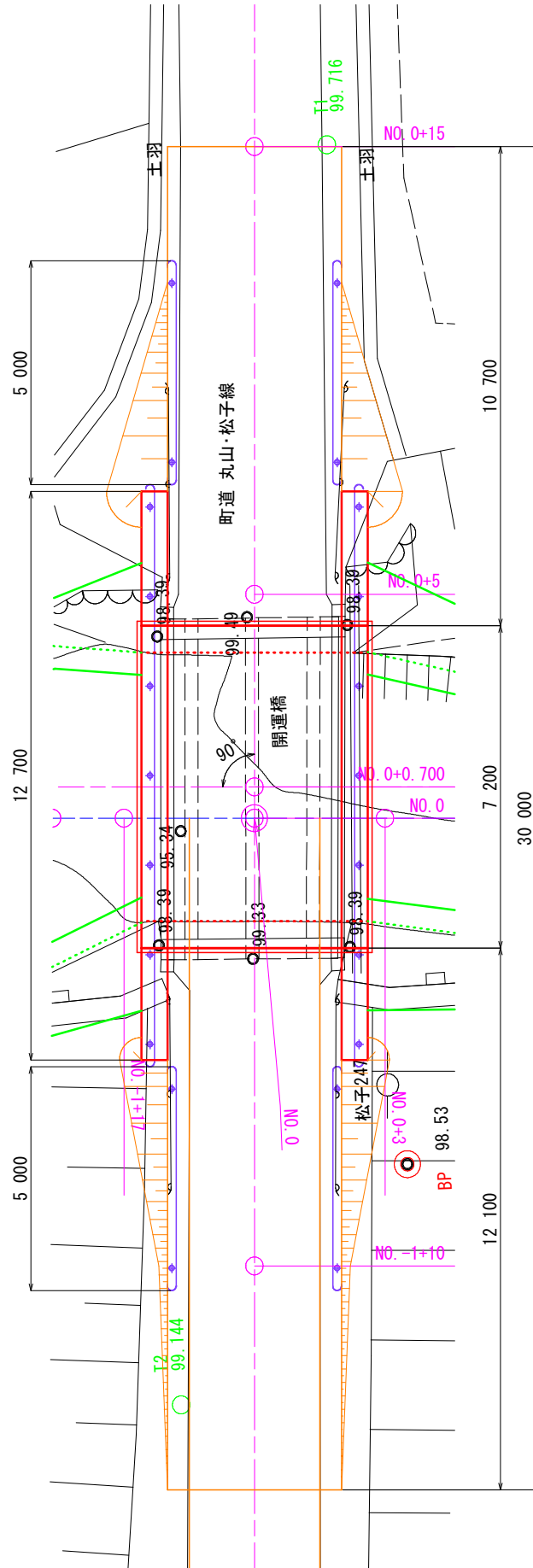
$$\text{計} = 7.9 \text{ m}^2$$

#### 5. 防護柵設置工

土中埋め込み Gr-C-4E

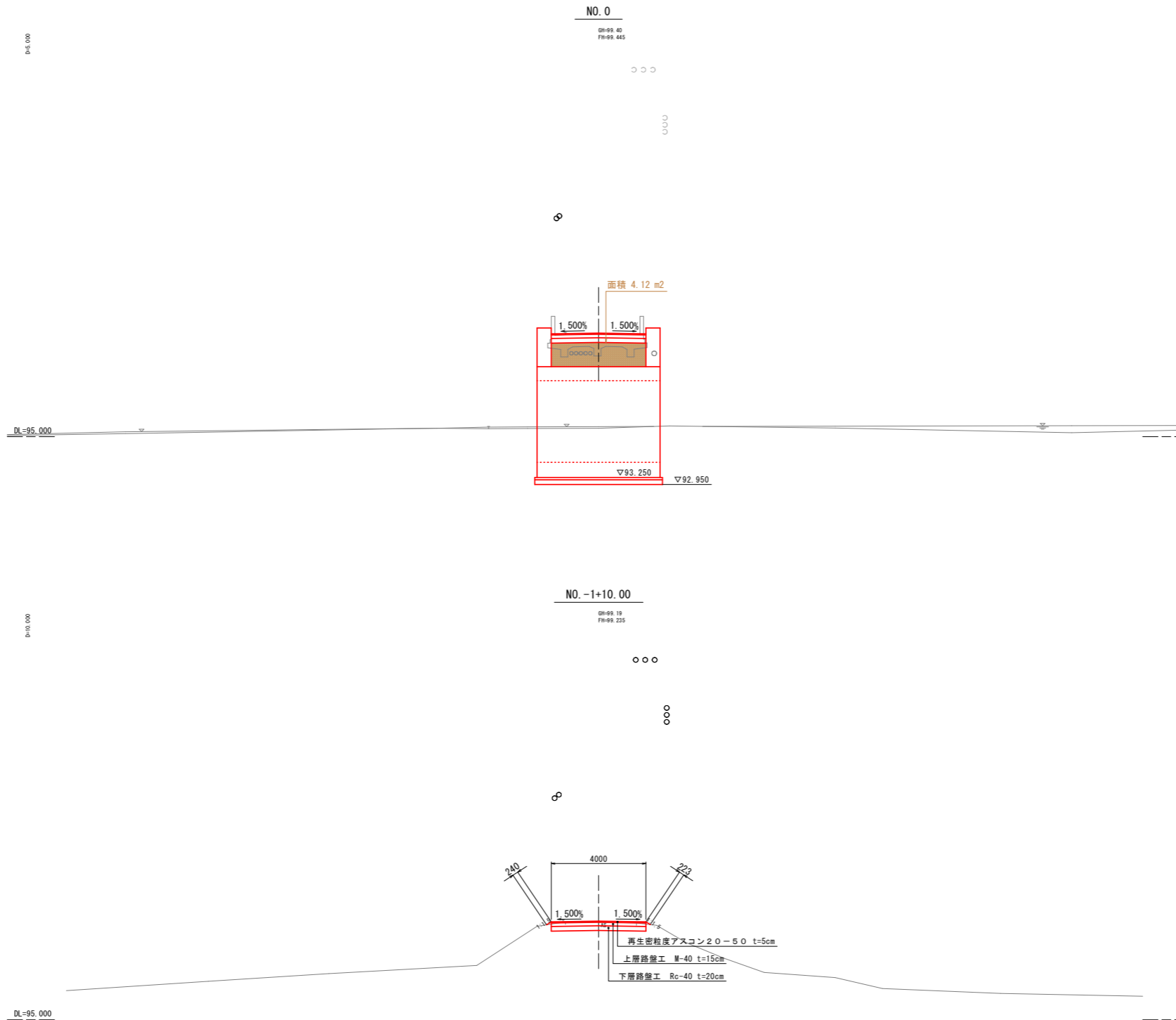
$$10.000 \times 2.000 = \underline{\underline{20.0 \text{ m}}}$$

道路工数量根拠図 S=1/Free



# 道路横断図 その2

NO. -1+10.00 ~ NO. 0

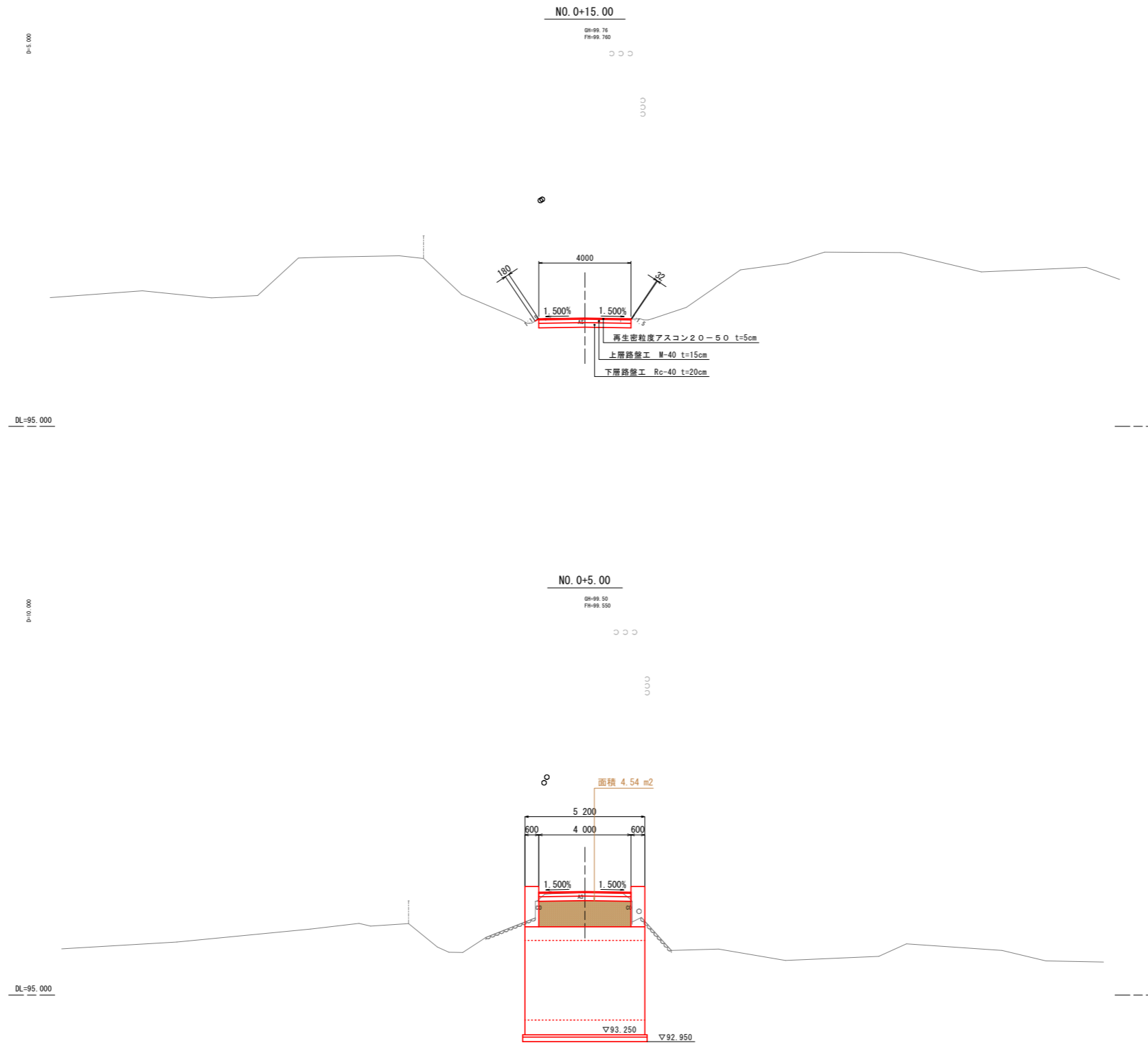


※施工時には、現地状況を確認しつつ、発注者と協議の上で舗装幅や施工範囲を決定すること。

工事名	丸山・松子線（開運橋） 橋梁詳細設計業務委託（道路メンテ） 那須町大字高久甲松子1地内		
図面名	道路横断図 その2		
作成年月日	令和5年2月28日		
縮尺	図示	図面番号	
会社名	株式会社 富貴沢建設コンサルタンツ		
事務所名	栃木県那須町役場		

# 道路横断図 その3

NO. 0+5.00 ~ NO. 0+15.00



※施工時には、現地状況を確認しつつ、発注者と協議の上で舗装幅や施工範囲を決定すること。

工事名	丸山・松子線（開運橋） 橋梁詳細設計業務委託（道路メンテ） 那須町大字高久甲松子1地内		
図面名	道路横断図 その3		
作成年月日	令和5年2月28日		
縮尺	図示	図面番号	
会社名	株式会社 富貴沢建設コンサルタンツ		
事務所名	栃木県那須町役場		

## 6. 仮設工数量計算

### (1) ヤード整備工

#### 1. 路床盛土

<del>工事用道路A</del>										
(	5.760	+	2.560	+	<del>0.000</del>	) /	3.000	=	2.773	m2
	<del>2.773</del>	×	16.700					=	46.309	m3
工事用道路B										
(	5.760	+	2.560	+	0.000	) /	3.000	=	2.773	m2
	2.773	×	15.400					=	42.704	m3
									<u>計</u>	<u>= 42.704 m3</u>

2. 積込 (ルーズ) = 42.704 m3

#### 3. 敷き鉄板設置撤去工

<del>設置</del>										
工事用道路A										
<del>4.000</del>	×	16.700		=	66.800 m2					
工事用道路B										
4.000	×	15.400		=	61.600 m2					
転回場 (10m×30mを想定)										
10.000	×	30.000		=	300.000 m2					
		61.600	+	165.330	+	196.660	+	300.000	=	<u>723.590 m2</u>

撤去 = 723.590 m2

#### 4. 大型土のう工

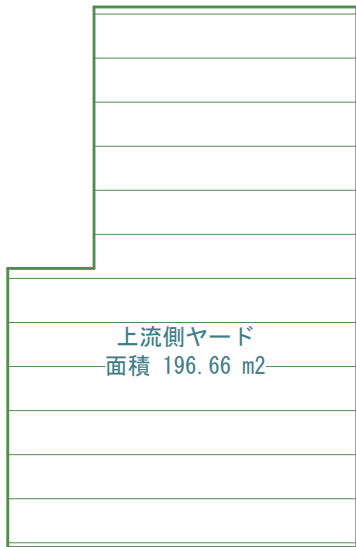
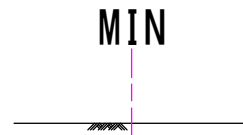
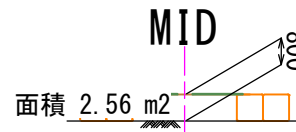
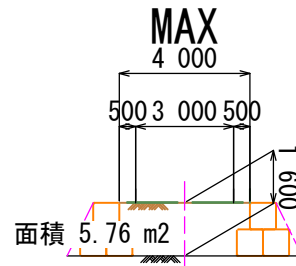
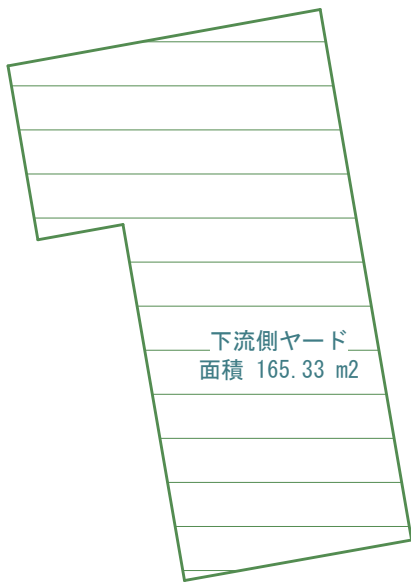
制作・設置 n = 33.000 袋

撤去 n = 33.000 袋

運搬 (残土) 1m3/袋 = 33.000 m3

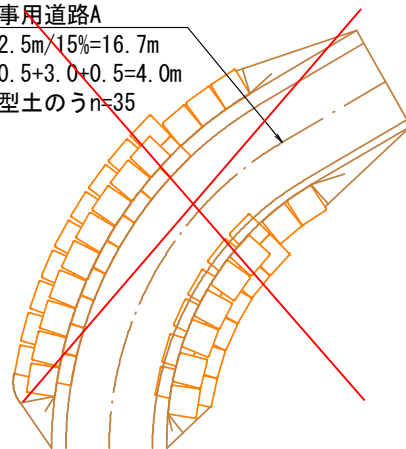
残土処理 = 33.000 m3

仮設工数量根拠図 S=1/Free



工事用道路A

$L=2.5\text{m}/15\%=16.7\text{m}$   
 $W=0.5+3.0+0.5=4.0\text{m}$   
 大型土のう $n=35$



工事用道路B

$L=2.3\text{m}/15\%=15.4\text{m}$   
 $W=0.5+3.0+0.5=4.0\text{m}$   
 大型土のう $n=33$

