

数量集計表（上部工）

[illegible]

上部工

1. コンクリート (24-12-25N)

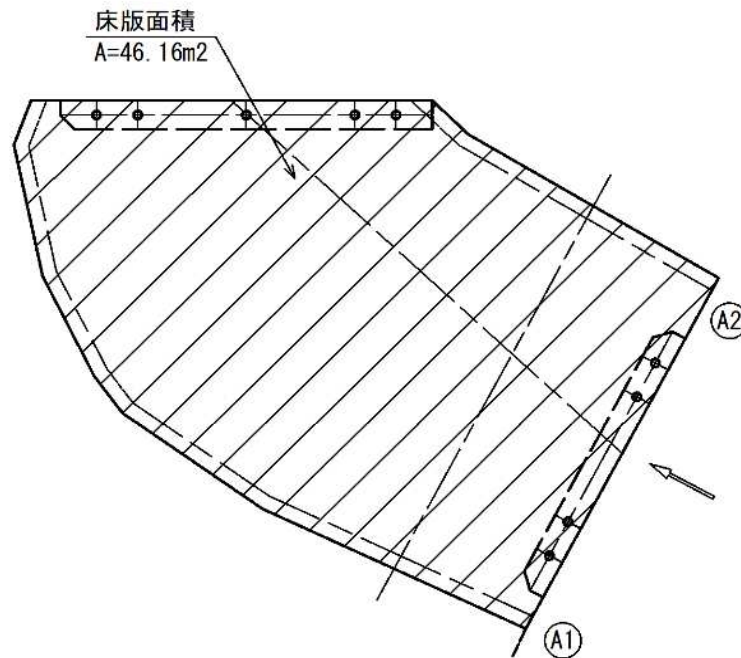
床版	$46.16\text{m}^2 \times 0.30$	=	13.85 m ³
----	-------------------------------	---	----------------------

地覆			
上流側	$(4.138 \times 0.40 - 0.20 \times 0.20 / 2 \times 2) \times 0.25$	=	0.40 m ³

下流側	$(5.138 \times 0.40 - 0.20 \times 0.20 / 2) \times 0.25$	=	0.51 m ³
-----	--	---	---------------------

		=	14.76 m ³
--	--	---	----------------------

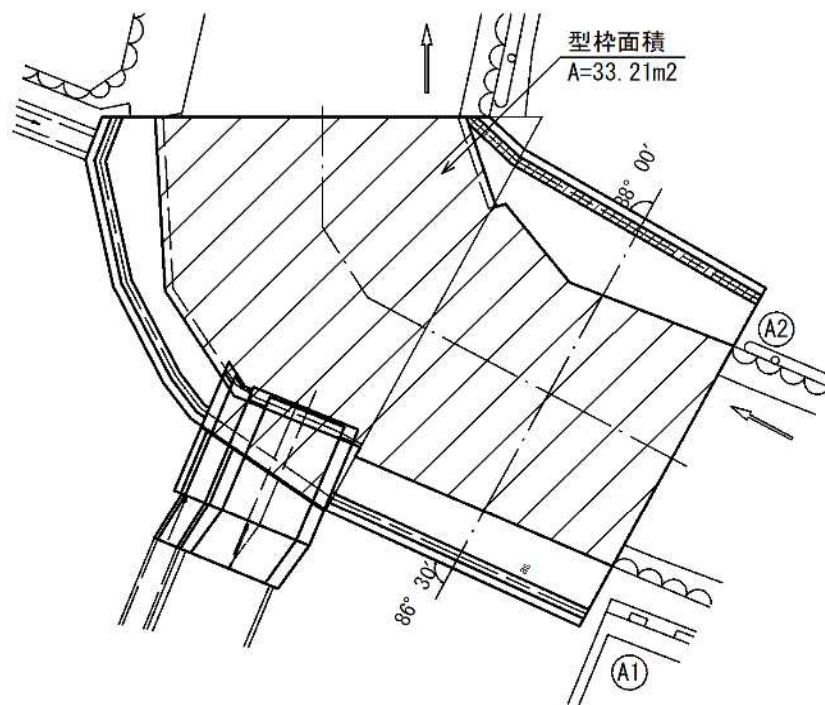
床版面積参考図



2. 型枠

底型枠	型枠面積参考図より	=	33.21	m ²
側面型枠 上流側	5.608×0.30	=	1.68	m ²
下流側	5.544×0.30	=	1.66	m ²
高欄型枠 上流側	$(0.20 \times 2 + 4.138 + 0.283 \times 2 + 3.738) \times 0.25$	=	2.21	m ²
下流側	$(0.20 + 0.40 + 5.138 + 0.283 + 4.938) \times 0.25$	=	2.74	m ²
		=	41.50	m ²

型枠面積参考図



3. 鉄筋 (エポキシ樹脂鉄筋,SD345)

D13	上部工配筋図(3)より	=	88.0	kg
D16	上部工配筋図(3)より	=	859.0	kg
D22	上部工配筋図(3)より	=	1534.8	kg

4. ゴム沓 (150×23)

A1橋台側	支承設置工平面図より	=	4.05	m
A1橋台側	支承設置工平面図より	=	4.75	m
A2橋台側	支承設置工平面図より	=	4.96	m
		=	13.76	m

5. 発泡スチロール (t=23mm)

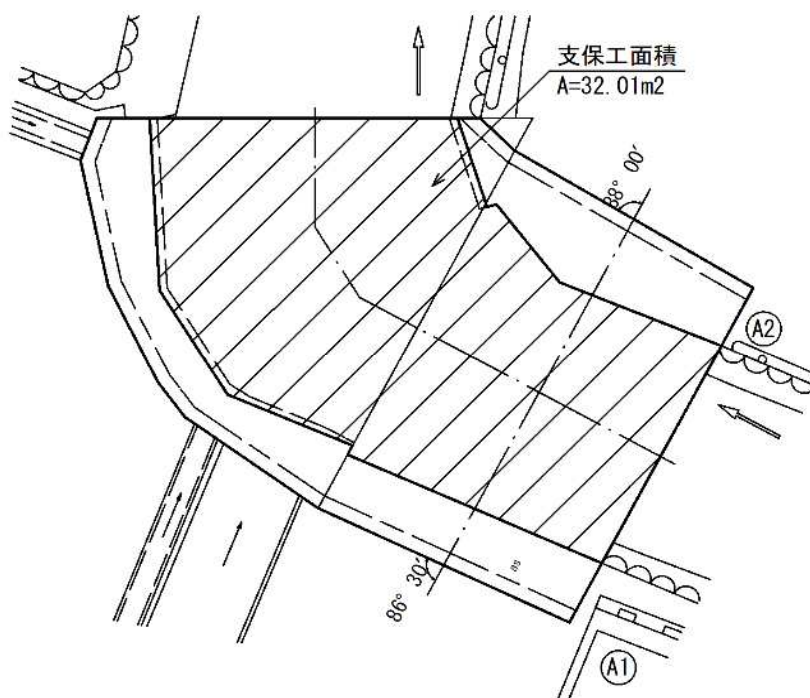
A1橋台側	支承設置工平面図より	=	2.74	m ²
A1橋台側	支承設置工平面図より	=	0.50	m ²
A1橋台側	支承設置工平面図より	=	2.27	m ²
A1橋台側	支承設置工平面図より	=	0.61	m ²
A2橋台側	支承設置工平面図より	=	3.66	m ²
A2橋台側	支承設置工平面図より	=	0.60	m ²
		=	10.38	m ²

6. 支保工

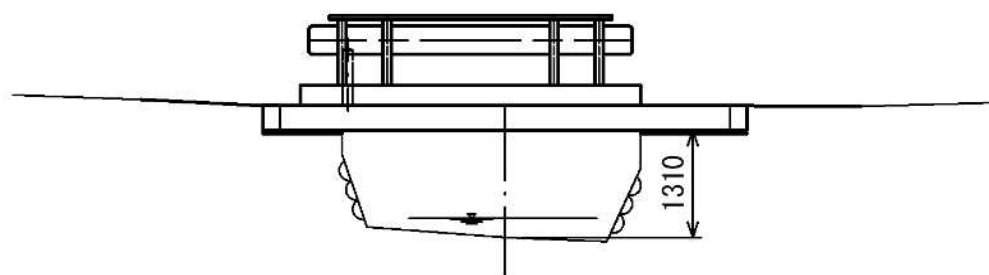
=

空m3

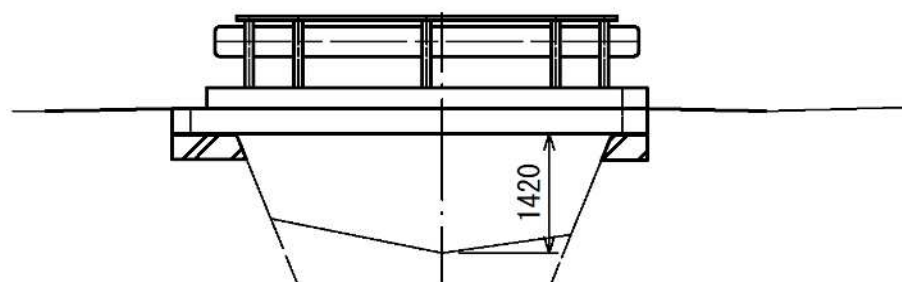
支保工面積參考圖



上流側断面圖



下流側断面圖



数量集計表（ガードレール工）

[illegible]

ガードレール工

1. ガードレール部材 (ハースプレート式, 笠木・パイプ-M2連付, 支柱高H=850)

上流側	=	4.08	m
下流側	=	5.14	m
	=	9.22	m

2. Uボルトアンカー (M22×600, 両衽切り, 2-N, 2-W)

上流側	2×4	=	8	本
下流側	2×5	=	10	本
		=	18	本

3. ガードレール設置工

上流側	=	4.08	m
下流側	=	5.14	m
	=	9.22	m

橋座高調整工

1. 嵩上げコンクリート (21-8-40BB)

$$\begin{array}{l} \text{A1橋台} \\ (0.08\text{m}^2 + 0.26\text{m}^2) \times 0.277 \end{array} = 0.09 \text{ m}^3$$

$$\begin{array}{l} \text{A2橋台} \\ 0.41\text{m}^2 \times 0.297 \end{array} = 0.12 \text{ m}^3$$

$$= 0.21 \text{ m}^3$$

2. 型枠

$$\begin{array}{l} \text{A1橋台} \\ 0.277 \times 1.077(\text{斜率}) \times (0.11 + 0.30) \end{array} = 0.12 \text{ m}^2$$

$$\begin{array}{l} \text{A2橋台} \\ 0.297 \times 1.077(\text{斜率}) \times (0.414 + 0.315) \end{array} = 0.23 \text{ m}^2$$

$$= 0.35 \text{ m}^2$$

3. チッピング水洗い

$$\begin{array}{l} \text{A1橋台} \\ 0.08 + 0.26 \end{array} = 0.34 \text{ m}^2$$

$$\begin{array}{l} \text{A2橋台} \end{array} = 0.41 \text{ m}^2$$

$$= 0.75 \text{ m}^2$$

4. 構造物とりこわし (無筋コンクリート)

$$\begin{array}{l} \text{A1橋台} \\ 3.78\text{m}^2 \times 0.143 \end{array} = 0.54 \text{ m}^3$$

$$\begin{array}{l} \text{A2橋台} \\ 0.21\text{m}^2 \times 0.123 \end{array} = 0.03 \text{ m}^3$$

$$= 0.57 \text{ m}^3$$

5. コンクリートはつり

A1橋台 (t=60mm)

$$= 3.77 \text{ m}^2$$

A2橋台 (t=40mm)

$$= 4.50 \text{ m}^2$$

$$= 8.27 \text{ m}^2$$

6. 人力積込

コンクリート塊

$$3.77 \times 0.06 + 4.50 \times 0.04$$

$$= 0.41 \text{ m}^3$$

7. 殻運搬

無筋コンクリート

$$0.57 + 0.41$$

$$= 0.98 \text{ m}^3$$

8. 不陸整正モルタル (t=20mm)

A1橋台

$$3.77 + 3.76$$

$$= 7.53 \text{ m}^2$$

A2橋台

$$4.50 + 0.21$$

$$= 4.71 \text{ m}^2$$

$$= 12.24 \text{ m}^2$$

数量集計表（水路工）

[illegible]

水路工

1. コンクリート (18-8-25BB)

水路工

1-1断面

$$\begin{aligned} \text{底版除外断面} & 0.547 \times (0.658+0.70)/2 \\ & + (1.083+1.243)/2 \times 0.40 = 0.84 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

2-2断面

$$\begin{aligned} \text{控除用断面} & 0.55 \times (0.473+0.515)/2 + 0.041 \times 0.515 \\ & + (1.039+1.199)/2 \times 0.40 = 0.74 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

3-3断面

$$\begin{aligned} \text{控除用断面} & 0.55 \times (0.473+0.515)/2 + 0.292 \times 0.515 \\ & + (0.788+0.948)/2 \times 0.40 = 0.77 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

4-4断面

$$\begin{aligned} \text{底版除外断面} & 0.55 \times (0.658+0.70)/2 + 0.351 \times 0.70 \\ & + (0.729+0.889)/2 \times 0.40 = 0.94 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

5-5断面

$$\begin{aligned} \text{全断面} & 0.901 \times 0.70 + (0.729+0.889)/2 \times 0.40 = 0.95 \text{ m}^2 \\ \text{控除用断面} & 0.90 \times (0.30+0.50)/2 + 0.007 \times 0.50 \\ & + (0.729+0.849)/2 \times 0.30 = 0.60 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

6-6断面

$$\begin{aligned} \text{全断面} & 0.927 \times 0.70 + (0.703+0.863)/2 \times 0.40 = 0.96 \text{ m}^2 \\ \text{控除用断面} & 0.90 \times (0.30+0.50)/2 + 0.027 \times 0.50 \\ & + (0.703+0.823)/2 \times 0.30 = 0.60 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

7-7断面

$$\begin{aligned} \text{全断面} & 0.967 \times 0.70 + (0.791+0.951)/2 \times 0.40 = 1.03 \text{ m}^2 \\ \text{控除用断面} & 0.90 \times (0.30+0.50)/2 + 0.067 \times 0.50 \\ & + (0.791+0.911)/2 \times 0.30 = 0.65 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

8-8断面

$$\text{全断面} \quad 1.003 \times 0.70 + (0.872+1.032)/2 \times 0.40 = 1.08 \text{ m}^2$$

体積算出

$$(0.84+0.94)/2 \times 1.62 = 1.44 \text{ m}^3$$

$$(0.95+0.96)/2 \times 0.117 = 0.11 \text{ m}^3$$

$$(0.96+1.08)/2 \times 0.353 = 0.36 \text{ m}^3$$

控除

$$\text{A} \quad (0.74+0.77)/2 \times 1.15 = -0.87 \text{ m}^3$$

$$\text{B} \quad (0.60+0.60)/2 \times 0.117 + (0.60+0.65)/2 \times 0.183 = -0.18 \text{ m}^3$$

$$\text{C} \quad (0.547+0.886)/2 \times 1.55 \times 0.185 = -0.21 \text{ m}^3$$

$$\text{D} \quad (0.886+0.982)/2 \times 0.44 \times 0.10 = -0.04 \text{ m}^3$$

$$\text{小計} \quad V = 0.61 \text{ m}^3$$

水路工

$$\text{F-F断面} \quad 0.216 \times 0.473 + 0.20 \times 0.473 = 0.20 \text{ m}^2$$

$$\text{G-G断面} \quad 0.16 \times 0.415 + 0.20 \times 0.415 = 0.15 \text{ m}^2$$

体積算出

$$(0.20 + 0.15) / 2 \times 0.75 = 0.13 \text{ m}^3$$

$$\text{小計} \quad V = 0.13 \text{ m}^3$$

$$= V + V = 0.61 + 0.13 = 0.74 \text{ m}^3$$

2. コンクリート (24-12-25BB)

水路工

1-1断面

$$\begin{aligned} \text{底版断面} \quad & 0.547 \times (0.142 + 0.10) / 2 \\ & + (1.243 + 1.283) / 2 \times 0.10 = 0.19 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

4-4断面

$$\begin{aligned} \text{底版断面} \quad & 0.55 \times (0.142 + 0.10) / 2 + 0.351 \times 0.10 \\ & + (0.889 + 0.929) / 2 \times 0.10 = 0.19 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

体積算出

$$(0.19 + 0.19) / 2 \times 1.62 = 0.31 \text{ m}^3$$

$$\text{小計} \quad V = 0.31 \text{ m}^3$$

水路工

$$\text{F-F断面} \quad 1.566 \times 0.142 = 0.22 \text{ m}^2$$

$$\text{G-G断面} \quad 1.51 \times 0.20 = 0.30 \text{ m}^2$$

体積算出

$$(0.22 + 0.30) / 2 \times 0.75 = 0.20 \text{ m}^3$$

$$\text{小計} \quad V = 0.20 \text{ m}^3$$

$$= V + V = 0.31 + 0.20 = 0.51 \text{ m}^3$$

3. 型枠(小型構造物)

水路工

1-1断面

$$0.547 \times (0.473+0.515)/2 + (1.083+1.243)/2 \times 0.40 = 0.74 \text{ m}^2$$

2-2断面

$$0.55 \times (0.473+0.515)/2 + 0.041 \times 0.515 + (1.039+1.199)/2 \times 0.40 = 0.74 \text{ m}^2$$

3-3断面

$$0.55 \times (0.473+0.515)/2 + 0.292 \times 0.515 + (0.788+0.948)/2 \times 0.40 = 0.77 \text{ m}^2$$

4-4断面

$$0.901 \times (0.558+0.60)/2 + (0.729+0.889)/2 \times 0.40 = 0.85 \text{ m}^2$$

7-7断面

$$0.90 \times (0.30+0.50)/2 + 0.067 \times 0.50 + (0.791+0.911)/2 \times 0.30 = 0.65 \text{ m}^2$$

8-8断面

$$1.003 \times 0.70 + (0.872+1.032)/2 \times 0.40 = 1.08 \text{ m}^2$$

呑口断面

$$1.62 \times 0.658 + 0.47 \times 0.70 - 1.15 \times 0.473 - 0.30 \times 0.30 - 1.55 \times 0.185 - 0.44 \times 0.10 = 0.43 \text{ m}^2$$

吐口断面

$$(1.62+0.117) \times 0.431 + 0.43 \times 0.431 - 1.15 \times 0.431 - (0.117+0.223) \times 0.323 = 0.33 \text{ m}^2$$

コンクリート蓋部

$$0.886 \times 0.085 + 0.982 \times 0.10 = 0.17 \text{ m}^2$$

$$\text{小計 A} = 5.76 \text{ m}^2$$

水路工

左岸側

$$0.759 \times (0.473+0.415)/2 + 0.77 \times (0.473+0.415)/2 = 0.68 \text{ m}^2$$

右岸側

$$0.77 \times (0.473+0.415)/2 \times 2 = 0.68 \text{ m}^2$$

$$\text{小計 A} = 1.36 \text{ m}^2$$

$$= A + A = 5.76 + 1.36 = 7.12 \text{ m}^2$$

4. 型枠(鉄筋構造物)

水路工

1-1断面

$$0.547 \times (0.142+0.10)/2 + (1.243+1.283)/2 \times 0.10 = 0.19 \text{ m}^2$$

4-4断面

$$0.55 \times (0.142+0.10)/2 + 0.351 \times 0.10 + (0.889+0.929)/2 \times 0.10 = 0.19 \text{ m}^2$$

呑口断面

$$1.62 \times 0.142 = 0.23 \text{ m}^2$$

吐口断面

$$1.62 \times 0.108 = 0.17 \text{ m}^2$$

$$\text{小計 } A = 0.78 \text{ m}^2$$

水路工

左岸側

$$0.759 \times (0.142+0.20)/2 = 0.13 \text{ m}^2$$

右岸側

$$0.77 \times (0.142+0.20)/2 = 0.13 \text{ m}^2$$

$$\text{小計 } A = 0.26 \text{ m}^2$$

$$= A + A = 0.78+0.26 = 1.04 \text{ m}^2$$

5. 鉄筋 (エポキシ樹脂鉄筋,SD345)

	水路工		水路工	
D13	38.0	+	16.3	= 54.30 kg

6. 均しコンクリート (18-8-40BB)

水路工

$$(1.83+1.87)/2 \times 0.10 \times 1.72 = 0.32 \text{ m}^3$$

$$(1.79+1.83)/2 \times 0.10 \times 0.117 = 0.02 \text{ m}^3$$

$$\{(1.79+1.83)/2 + (2.105+2.145)/2\} / 2 \times 0.10 \times 0.453 = 0.09 \text{ m}^3$$

$$\text{小計 } V = 0.43 \text{ m}^3$$

水路工

$$(1.666+1.61)/2 \times 0.75 \times 0.10 = 0.12 \text{ m}^3$$

$$\text{小計 } V = 0.12 \text{ m}^3$$

$$= V + V = 0.43+0.12 = 0.55 \text{ m}^3$$

7. 均し型枠

水路工

$$(1.83+1.87)/2 \times 0.10 \times 2 = 0.37 \text{ m}^2$$

$$(1.79+1.83)/2 \times 0.10 + (2.105+2.145)/2 \times 0.10 = 0.39 \text{ m}^2$$

$$1.72 \times 0.10 + 0.57 \times 0.10 = 0.23 \text{ m}^2$$

$$1.72 \times 0.108 + (0.117+0.552) \times 0.108 = 0.26 \text{ m}^2$$

$$\text{小計 } A = 1.25 \text{ m}^2$$

水路工

$$(0.759+0.77) \times 0.10 = 0.15 \text{ m}^2$$

$$\text{小計 } A = 0.15 \text{ m}^2$$

$$= A + A = 1.25+0.15 = 1.40 \text{ m}^2$$

8. コンクリート蓋

水路工 1 枚

U型側溝用コンクリート蓋 (L=500) 2 枚

水路工 1 枚

9. 基面整正

水路工

$$1.87 \times 1.72 + 1.83 \times 0.117 = 3.43 \text{ m}^2$$

$$(1.83+2.145)/2 \times 0.453 = 0.90 \text{ m}^2$$

$$\text{小計 } A = 4.33 \text{ m}^2$$

水路工

$$(1.666+1.61)/2 \times 0.75 = 1.23 \text{ m}^2$$

$$\text{小計 } A = 1.23 \text{ m}^2$$

$$= A + A = 4.33+1.23 = 5.56 \text{ m}^2$$

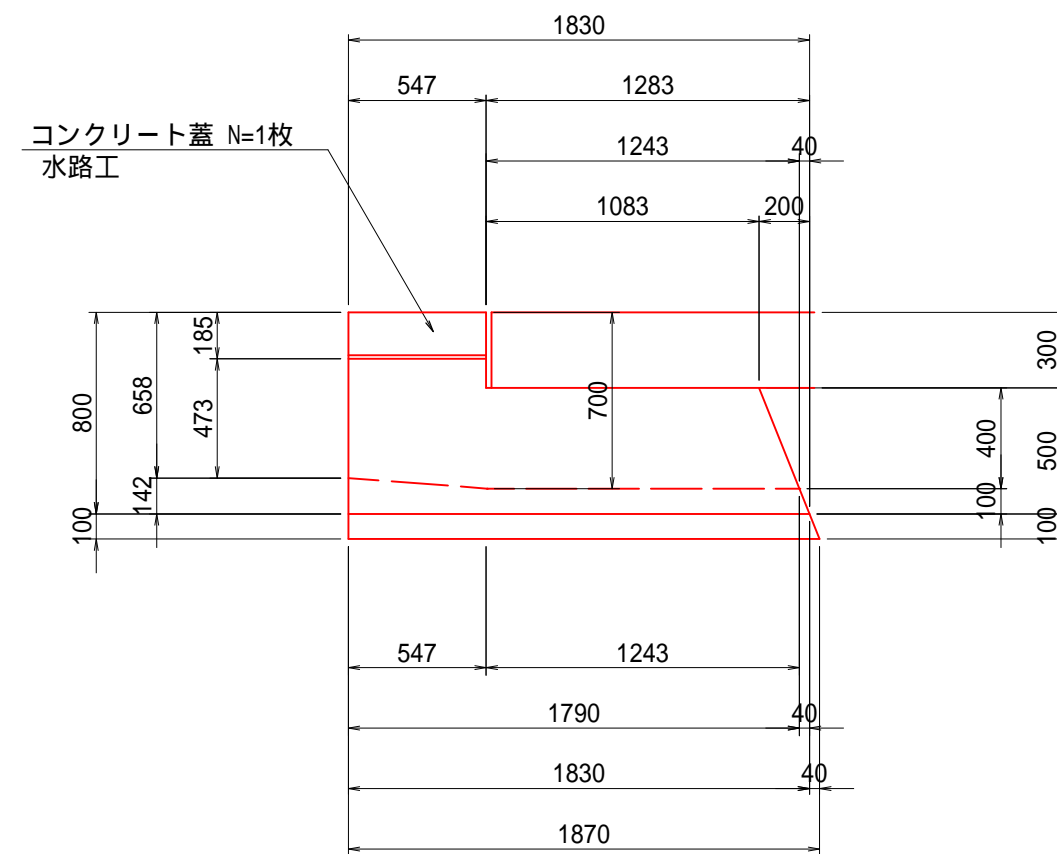
10. U形側溝設置工

PU300B 発生品利用(蓋を含む)

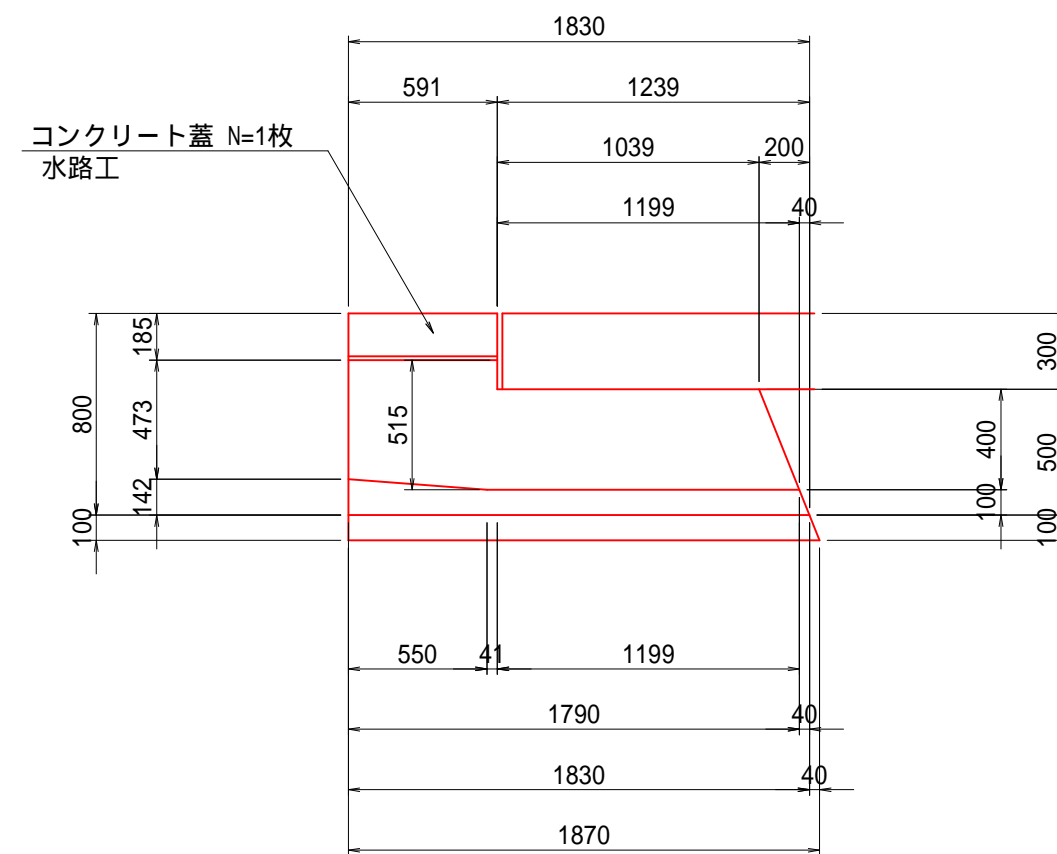
= 0.75 m

水路工 コンクリート寸法参考図

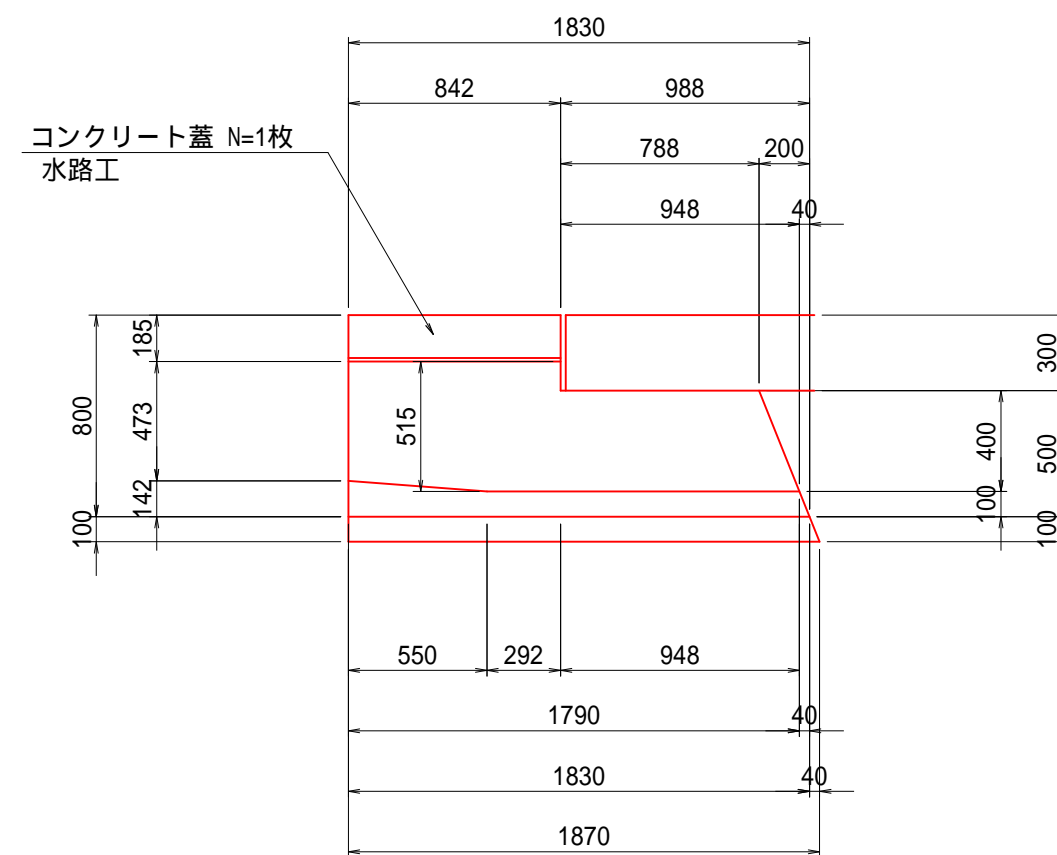
1-1 断面图



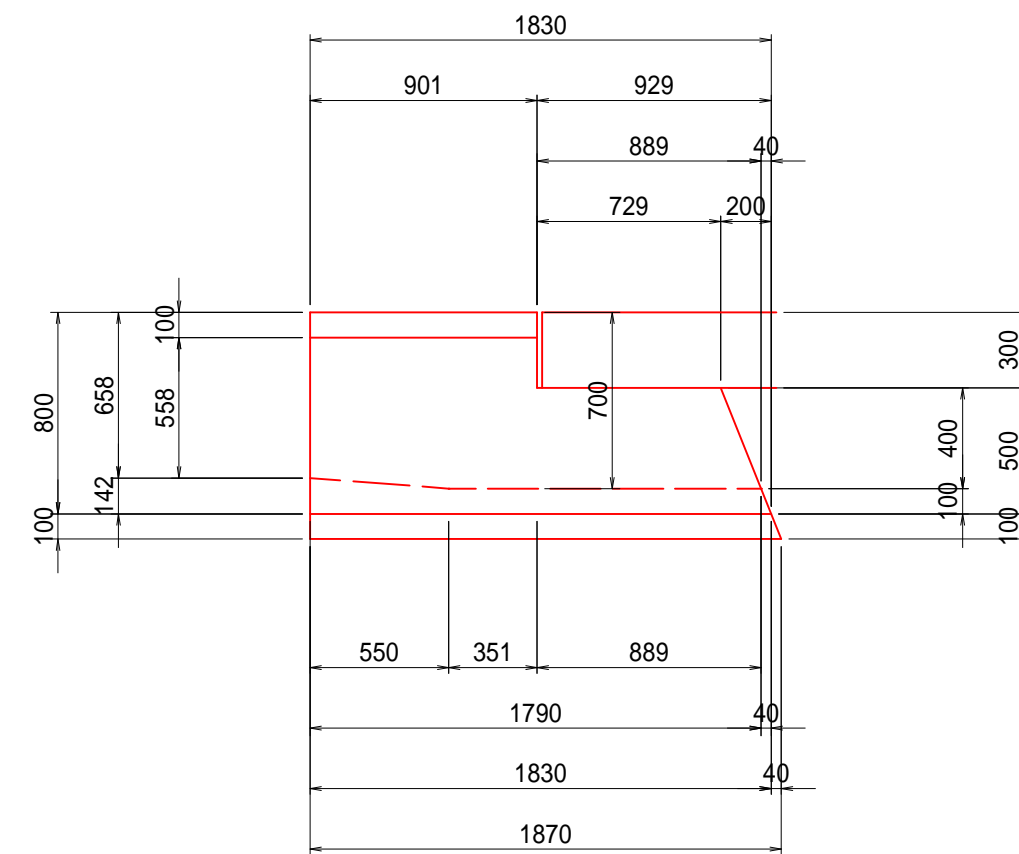
2-2断面図



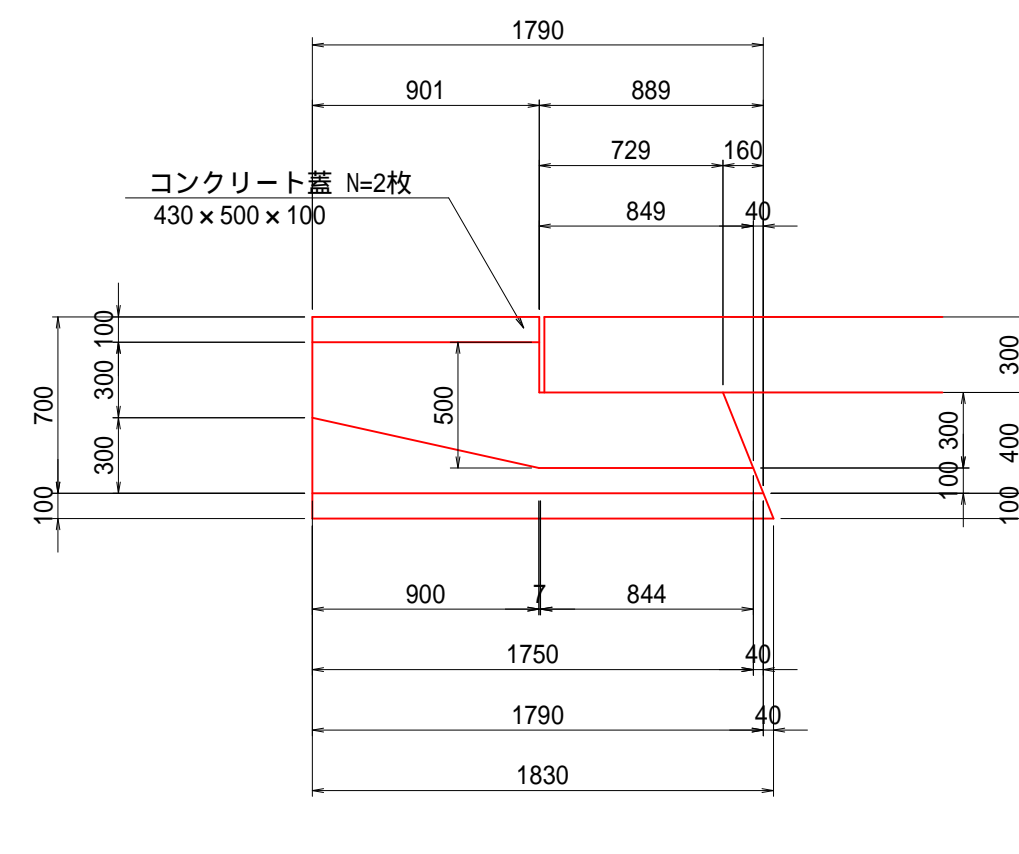
3-3 断面図



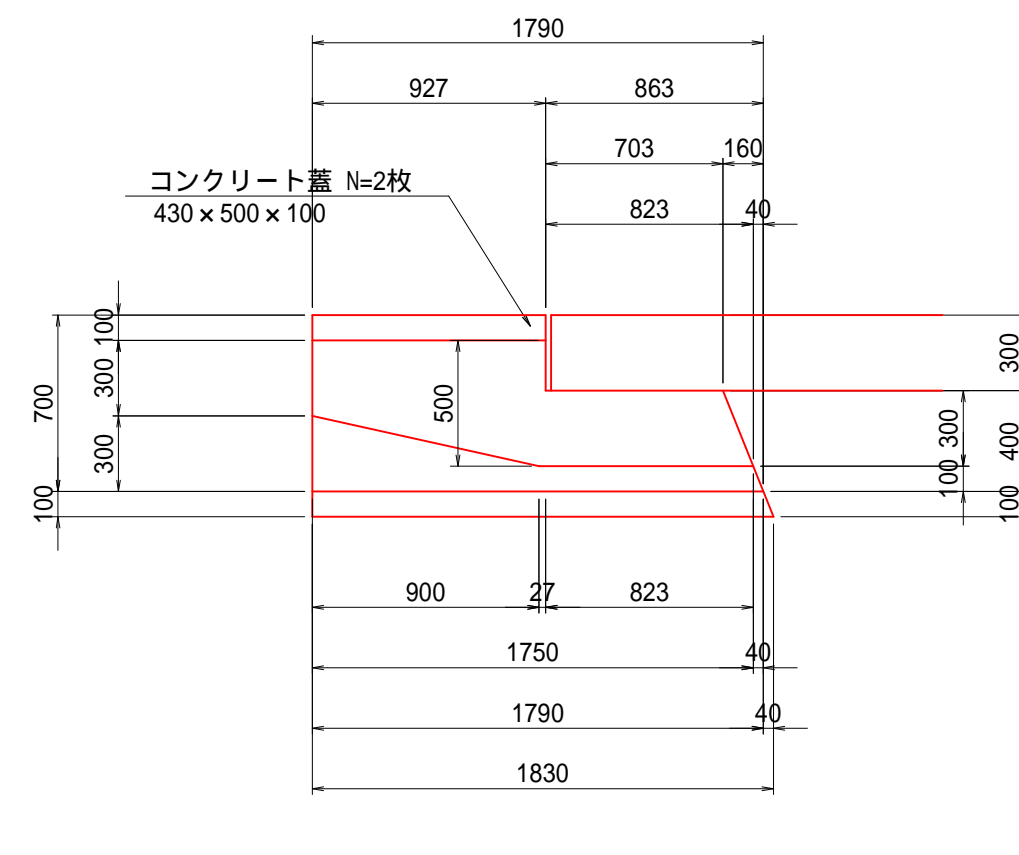
4-4 断面図



5-5断面図

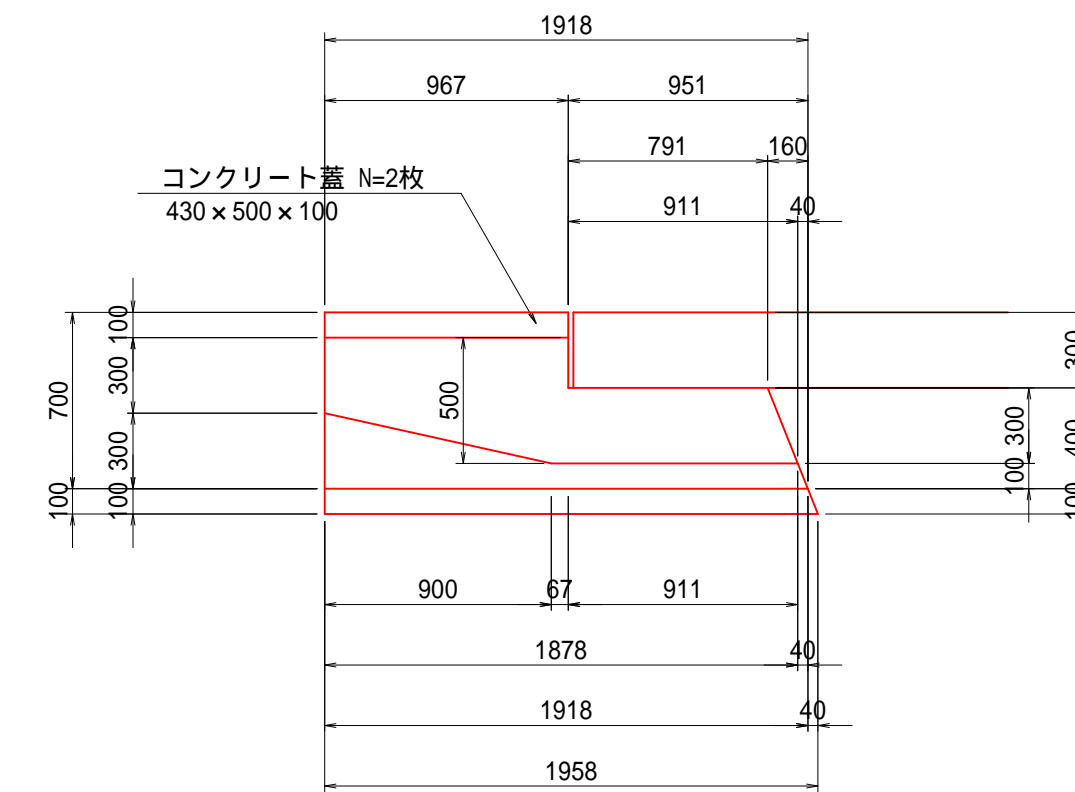


6-6 断面図



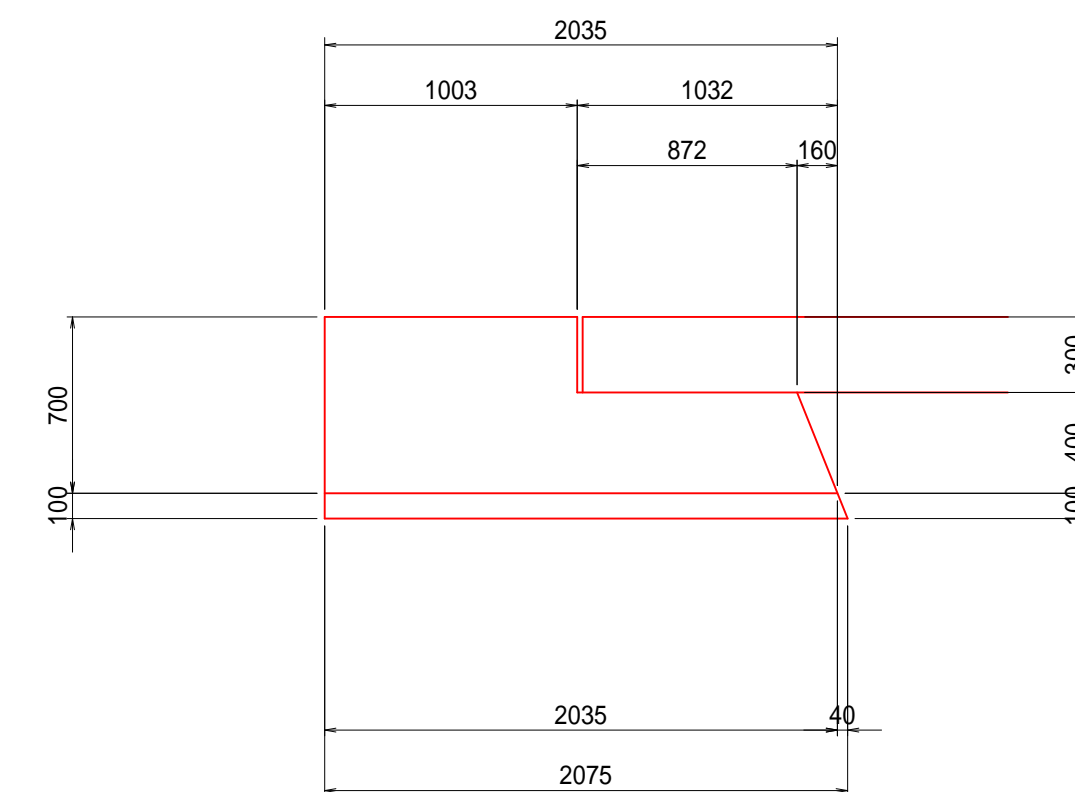
7-7 断面図

S=1:30



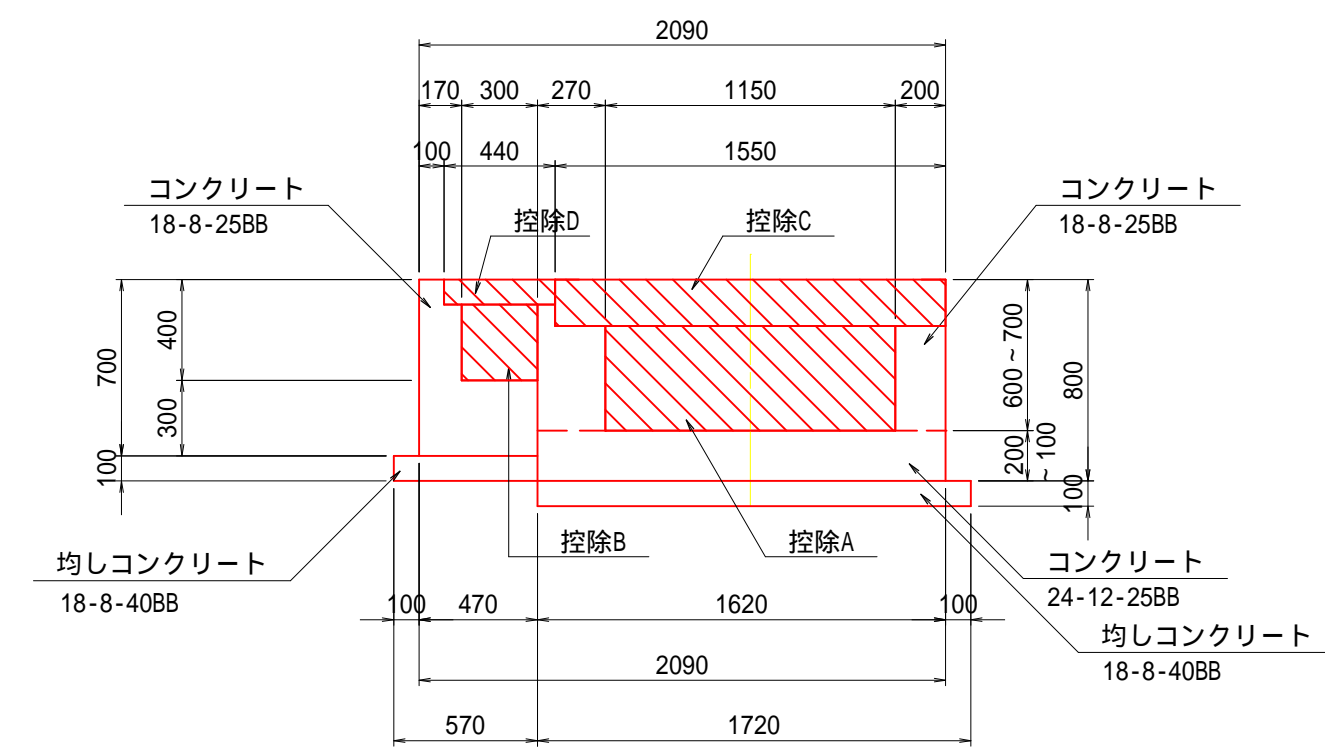
8-8 断面図

S=1:30



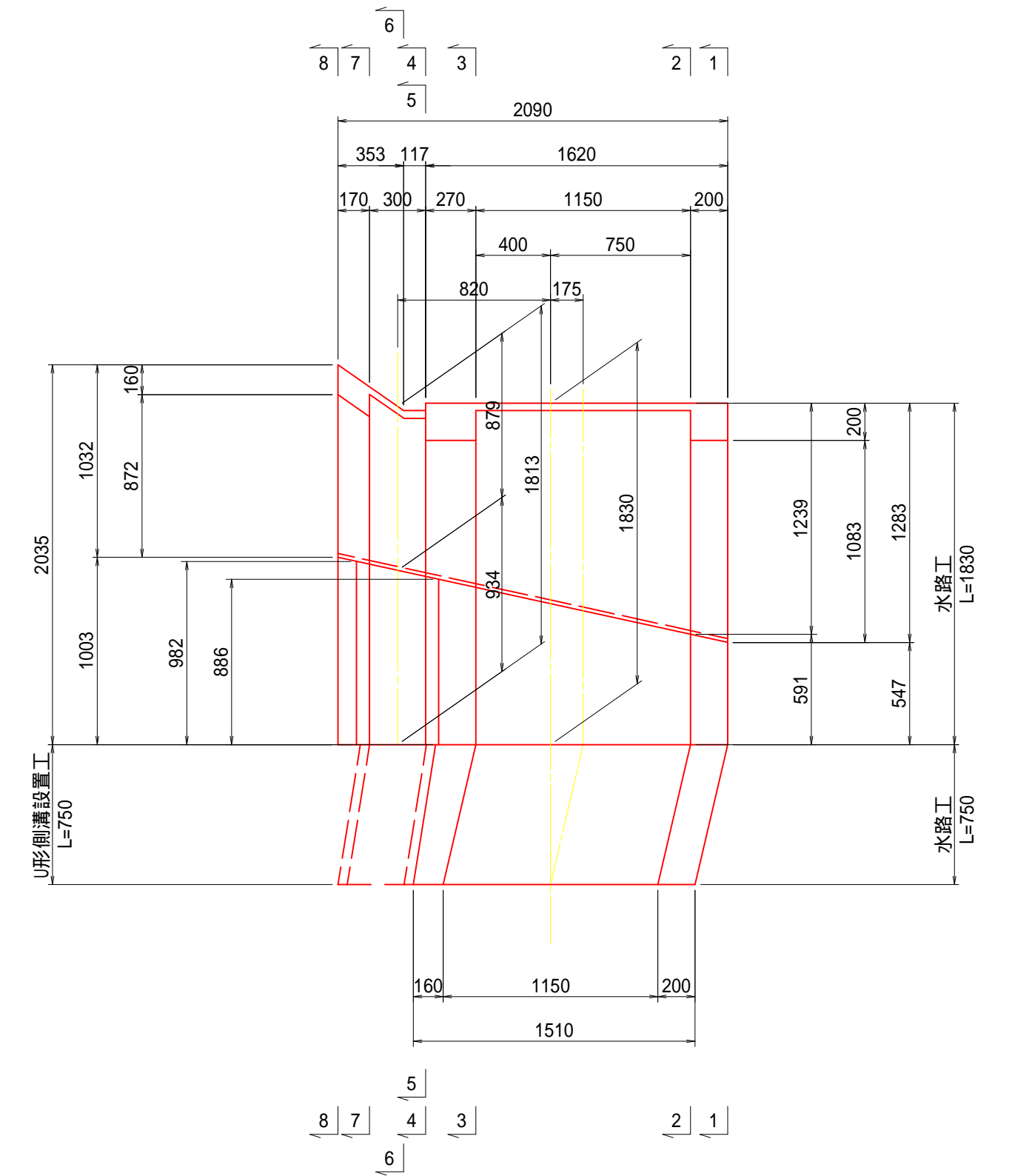
断面図

S=1:30



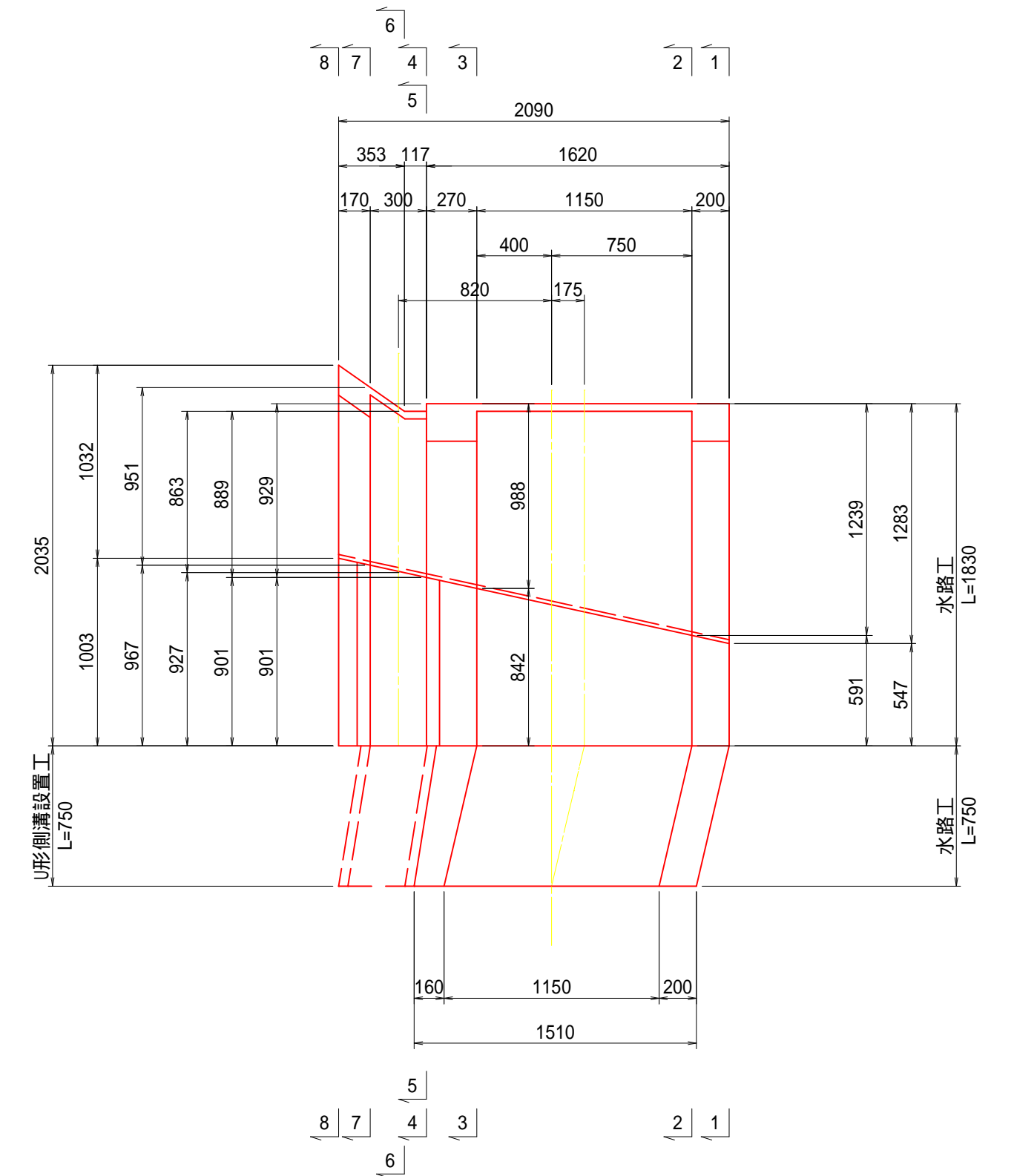
平面图 1

S=1:30



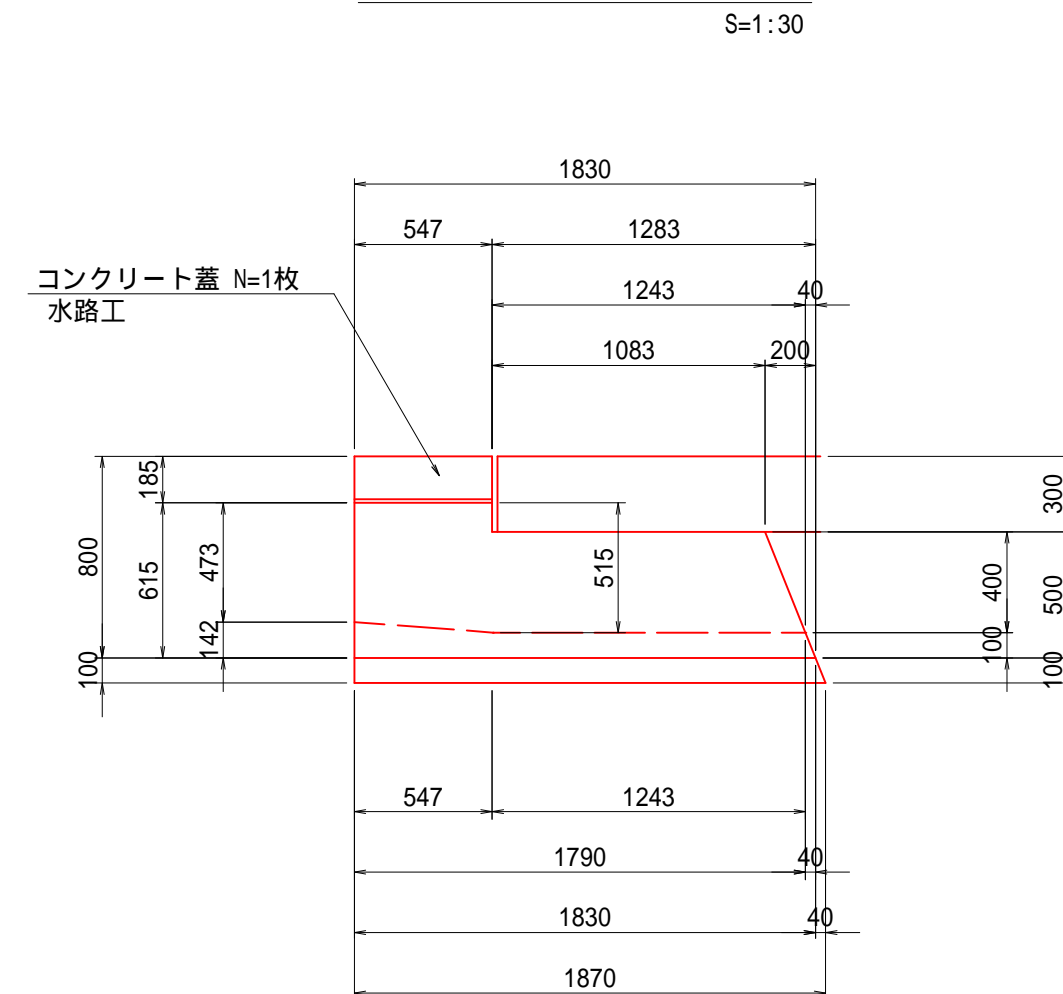
平面图 2

S=1:30

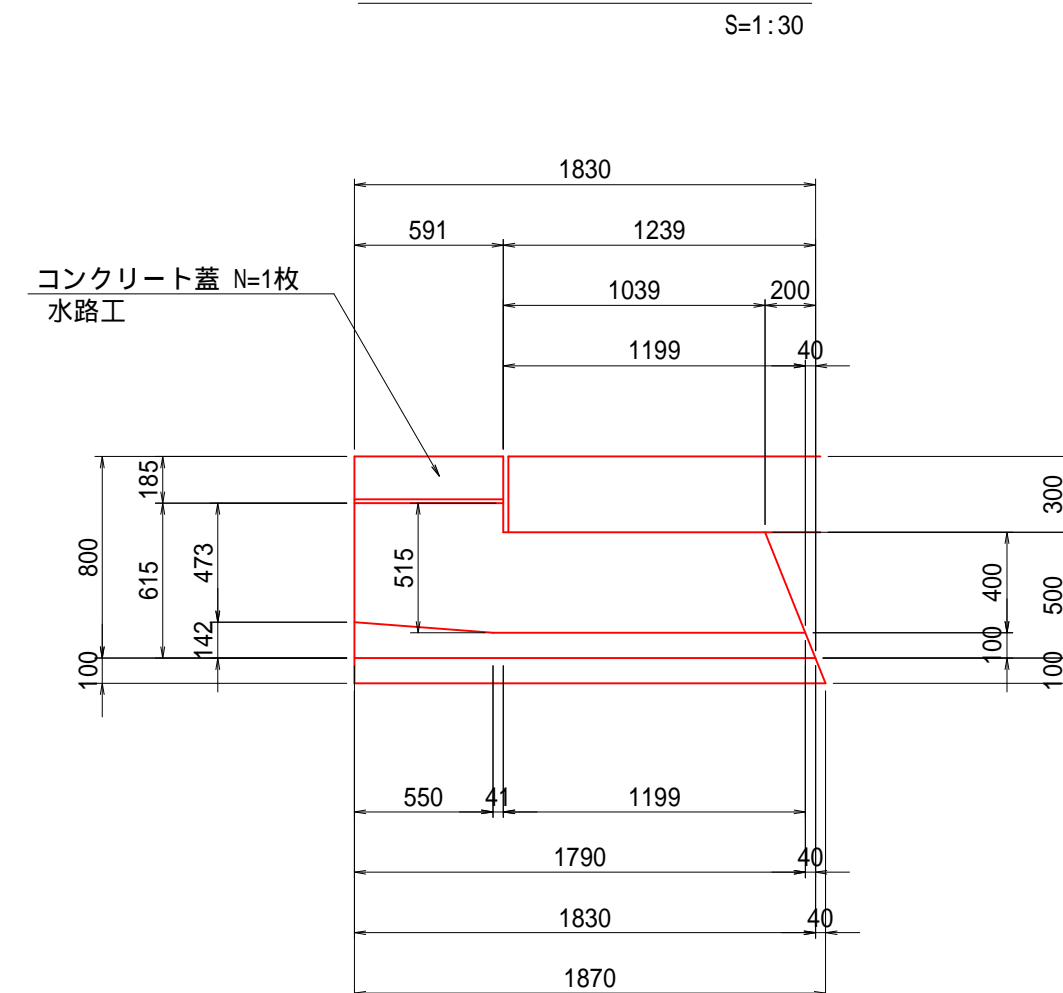


水路工 型枠寸法参考図

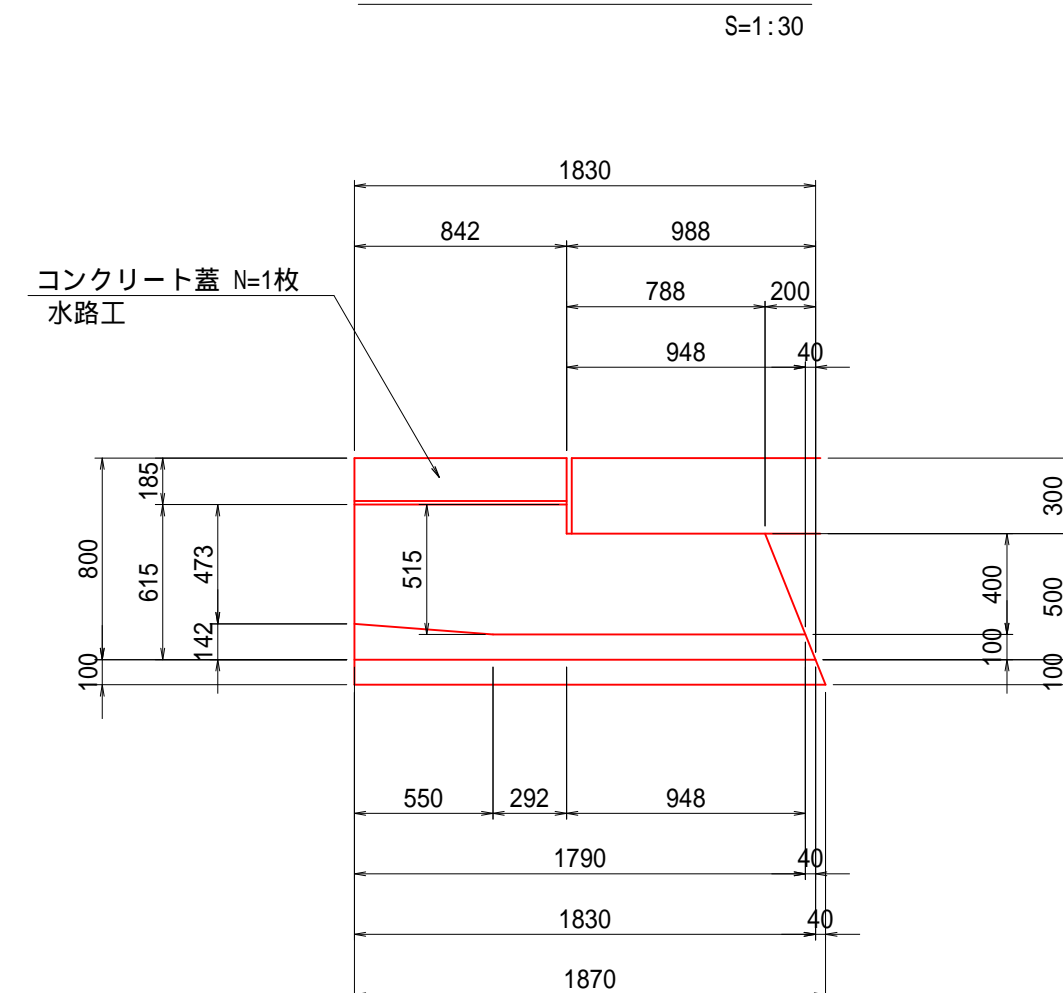
1-1 断面図



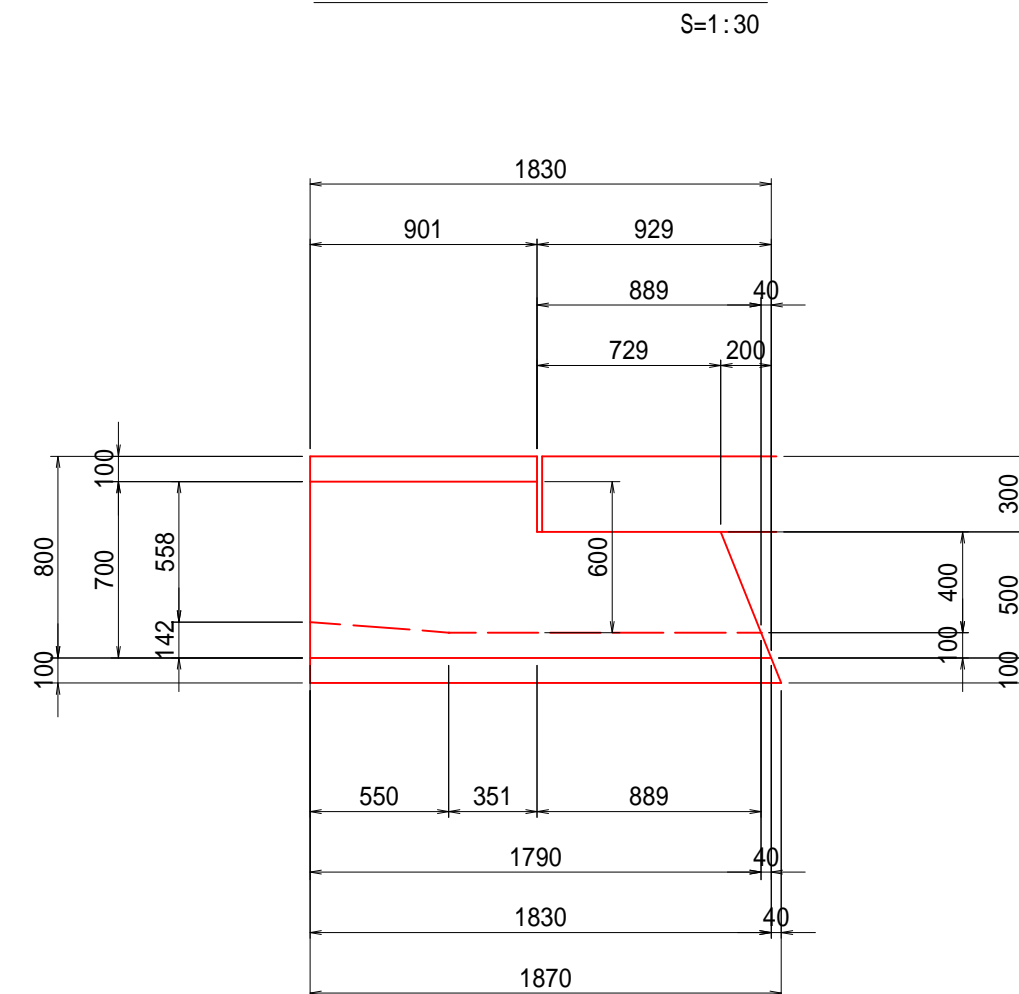
2-2 断面図



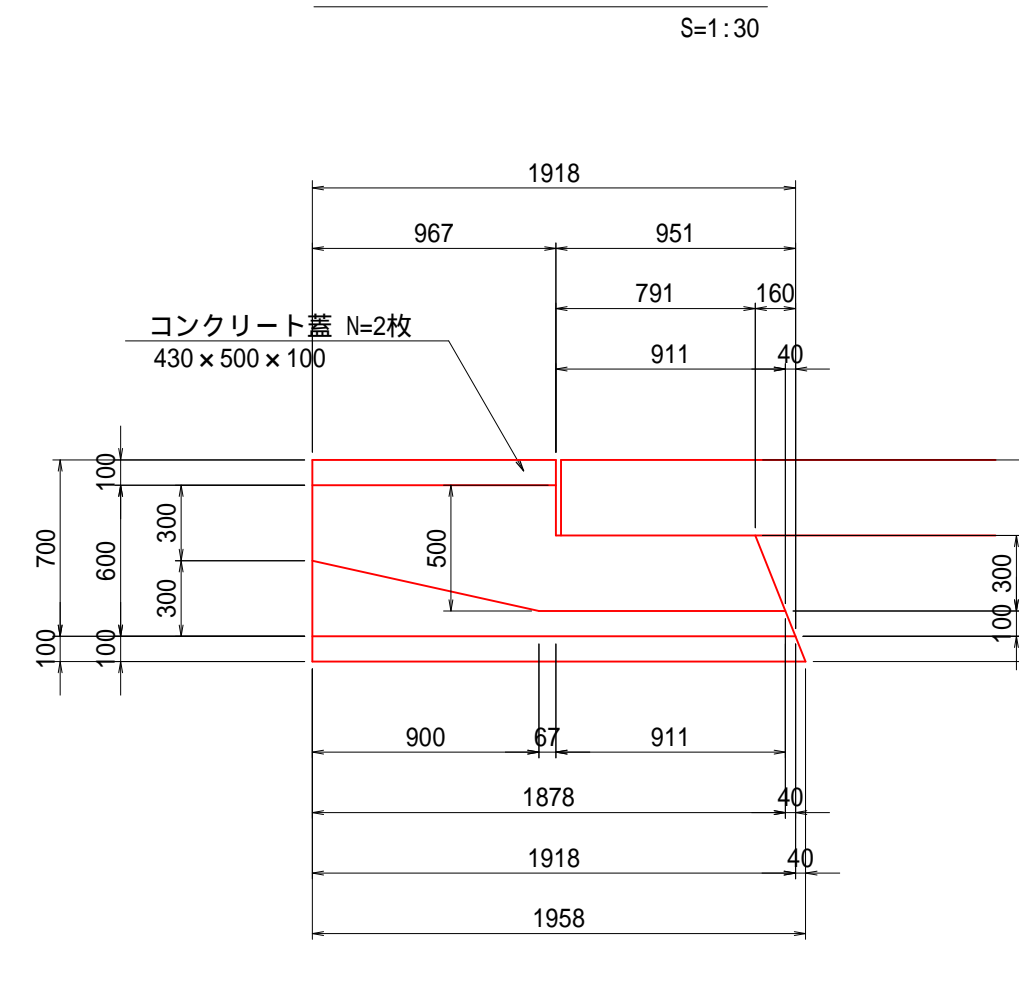
3-3 断面図



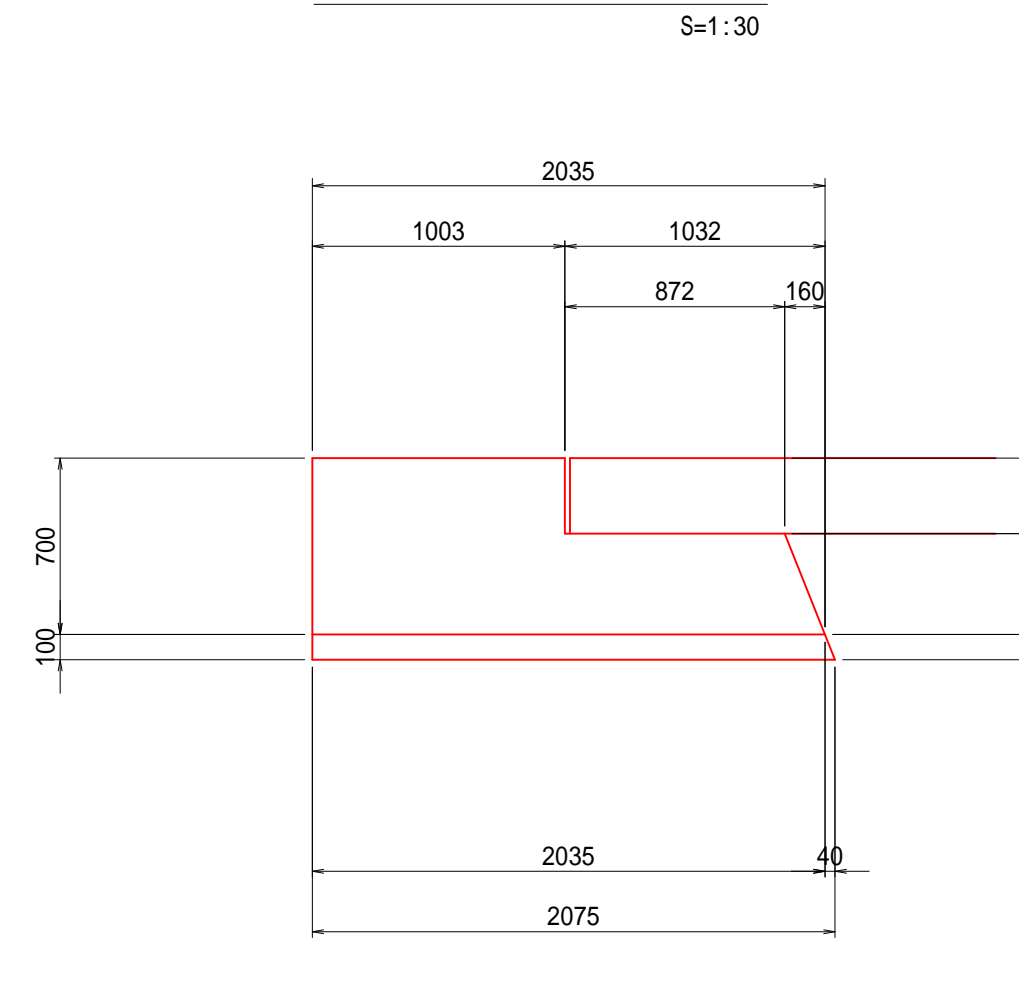
4-4 断面図



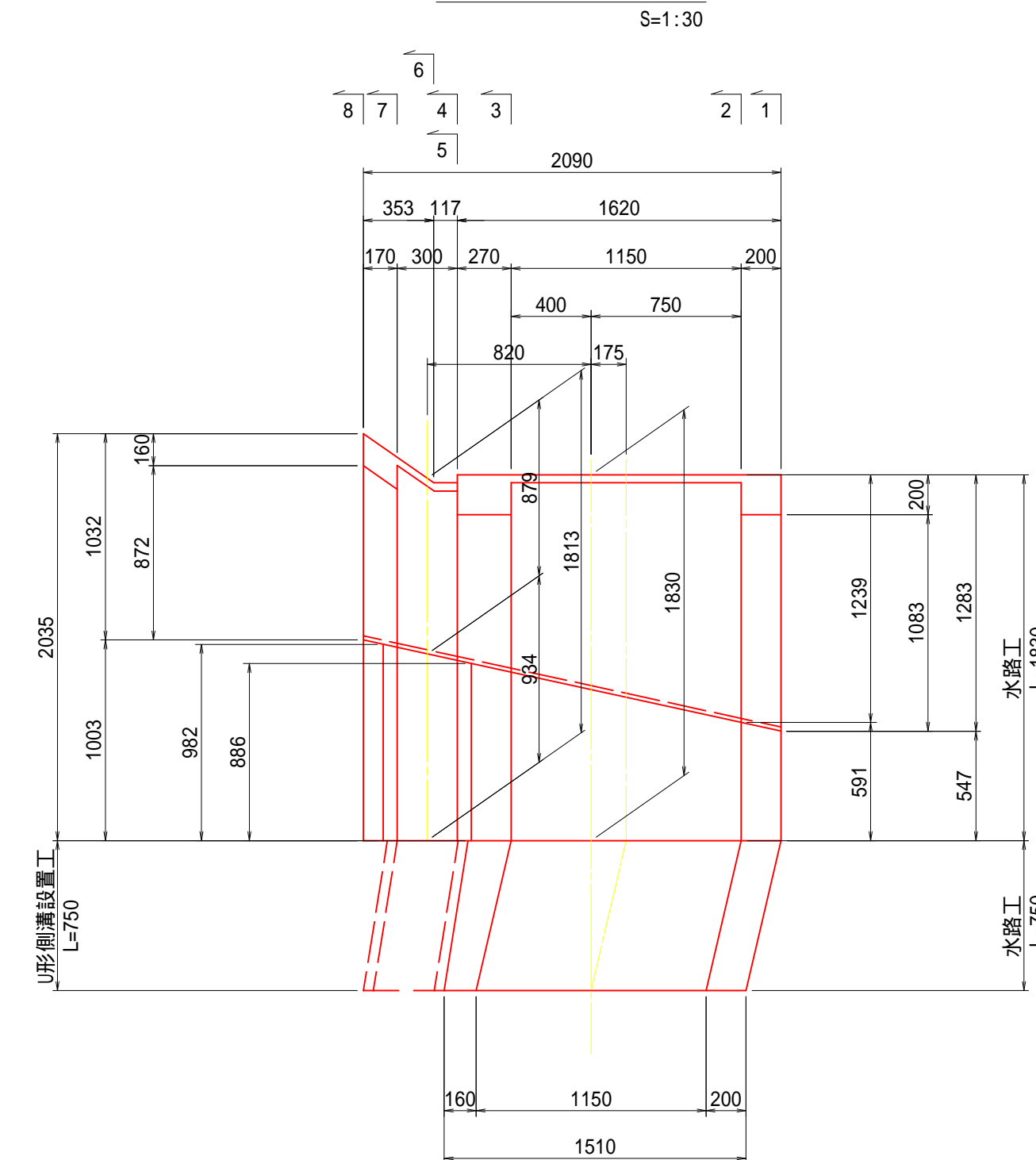
7-7 断面図



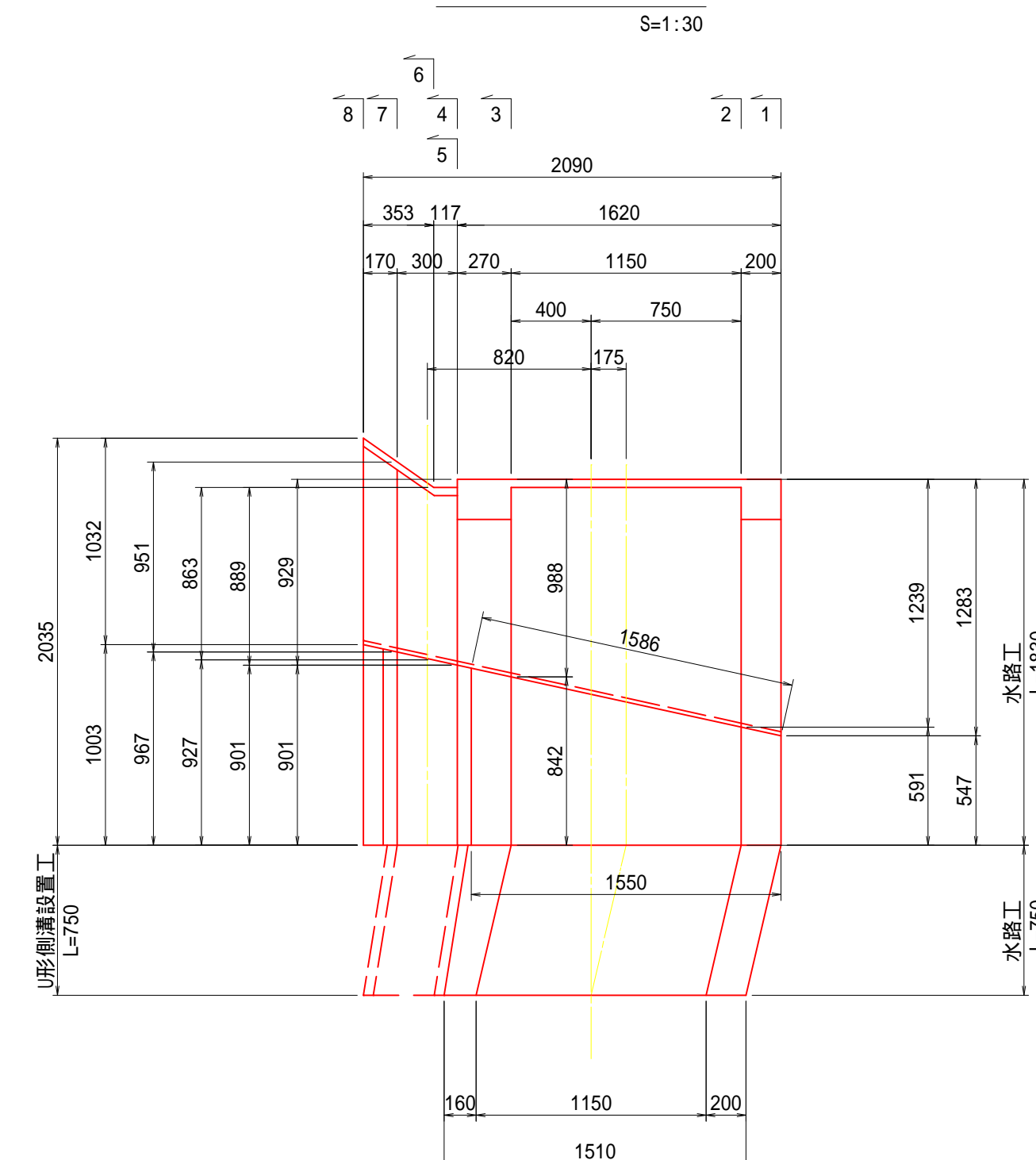
8-8 断面図



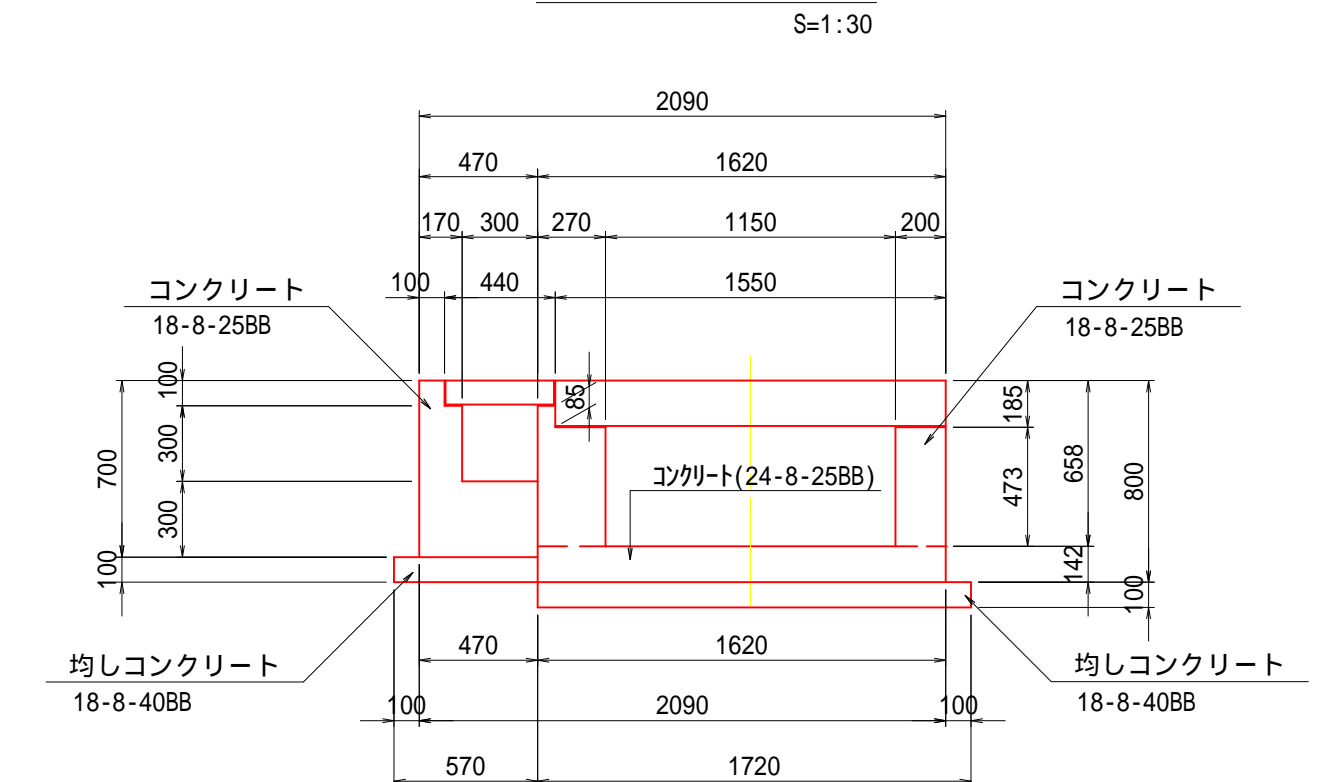
平面図 1



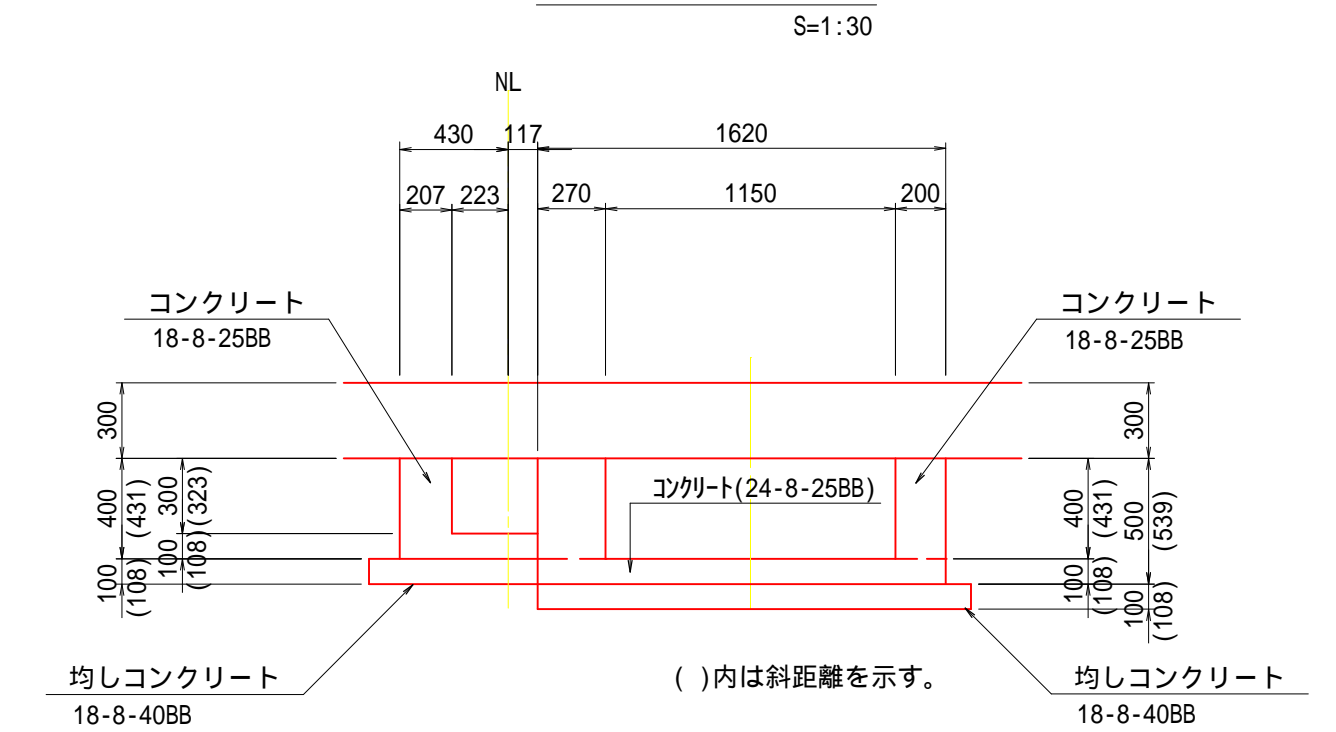
平面図 2



呑口断面図



吐口断面図

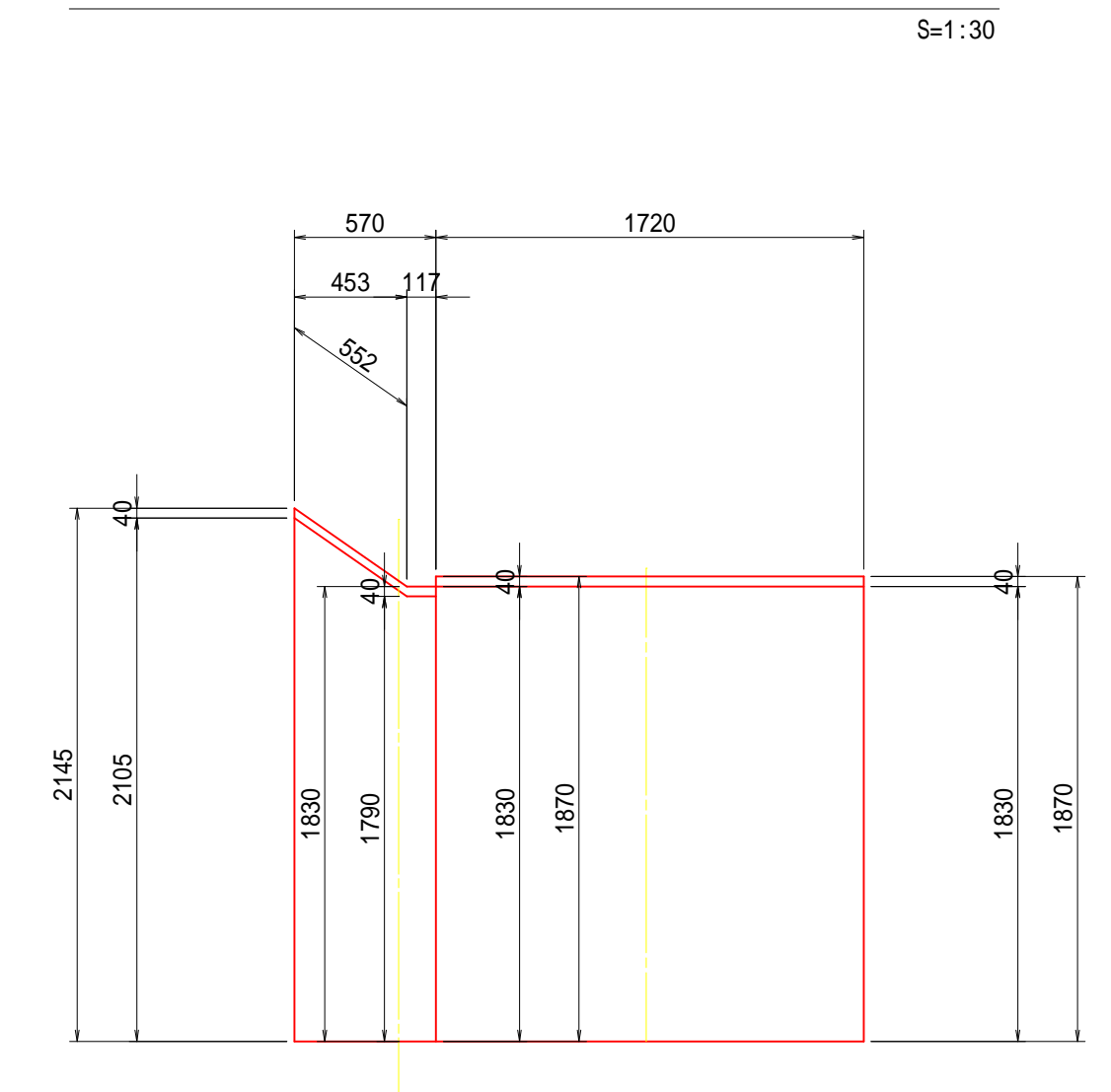


型枠については以下のように区分する。

コンクリート(18-8-25BB).....小型構造物

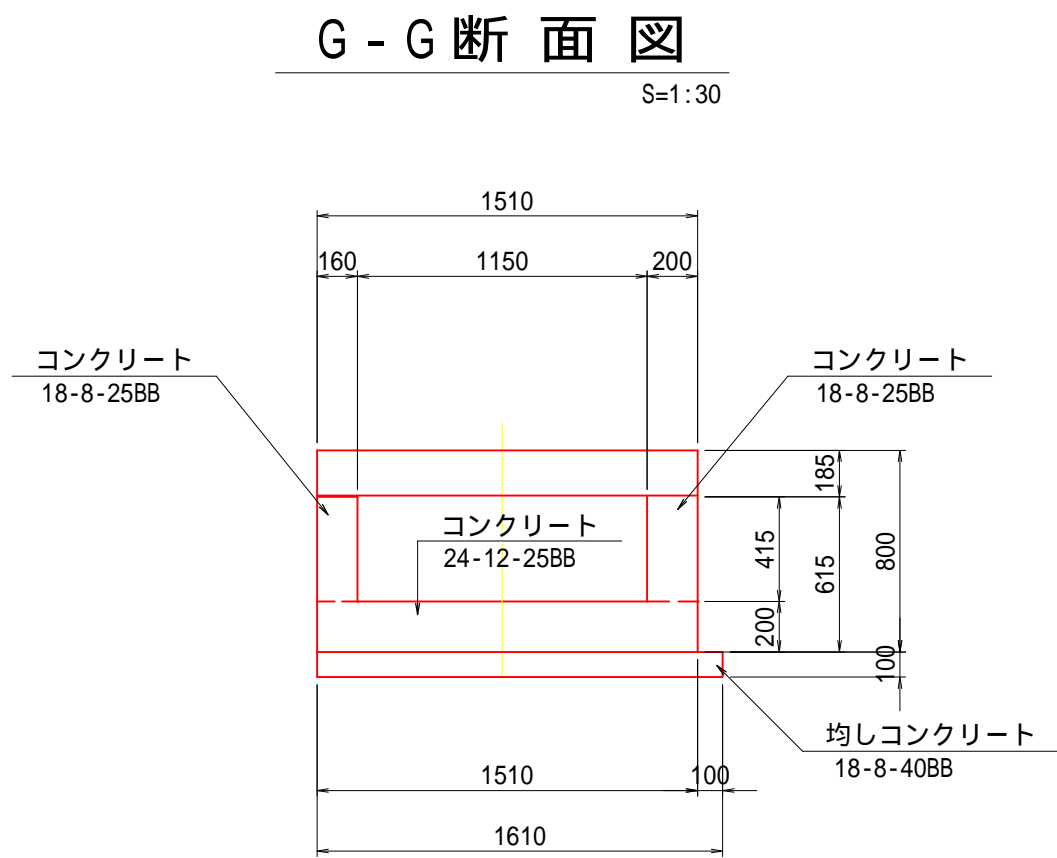
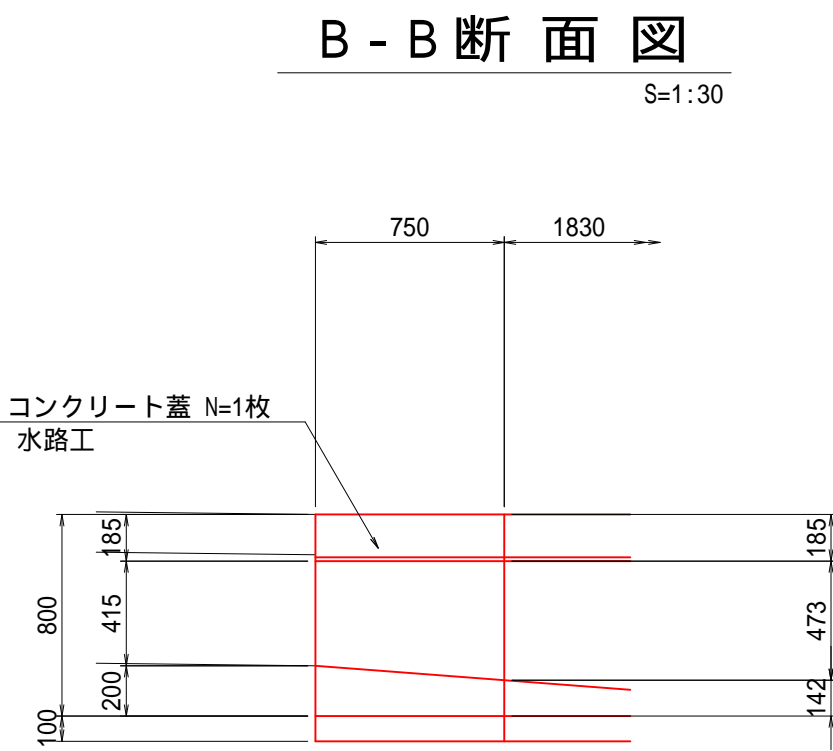
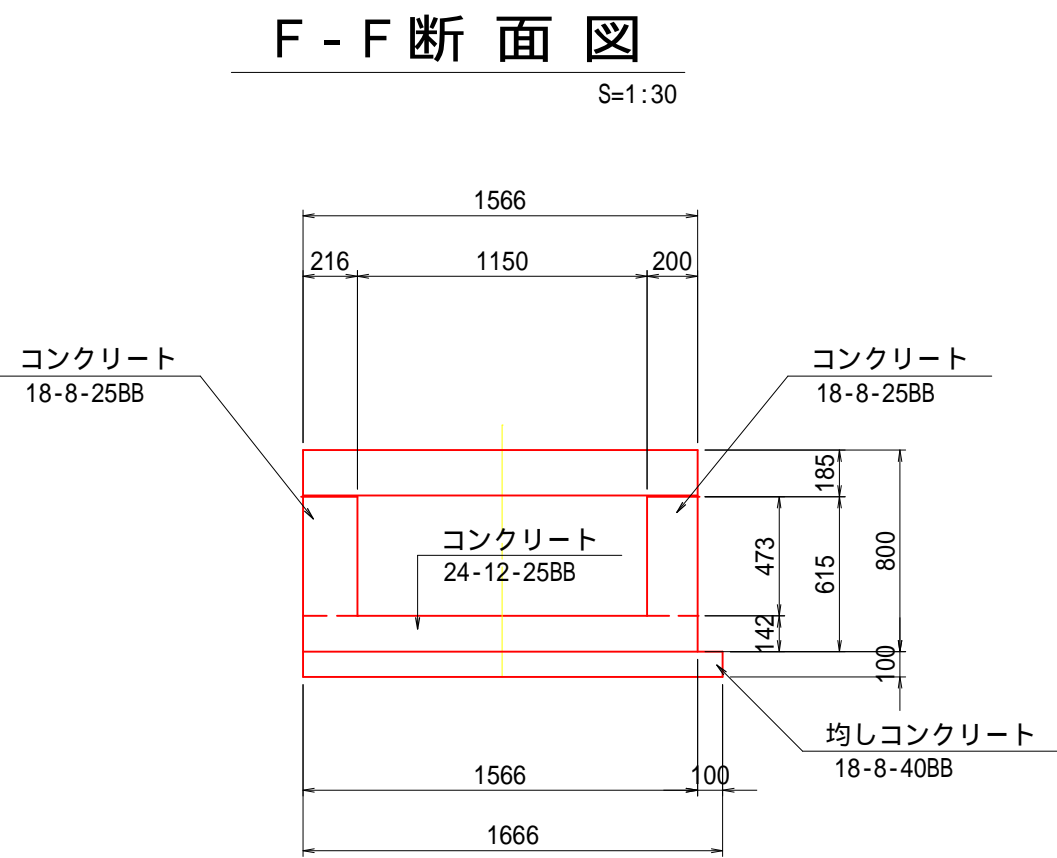
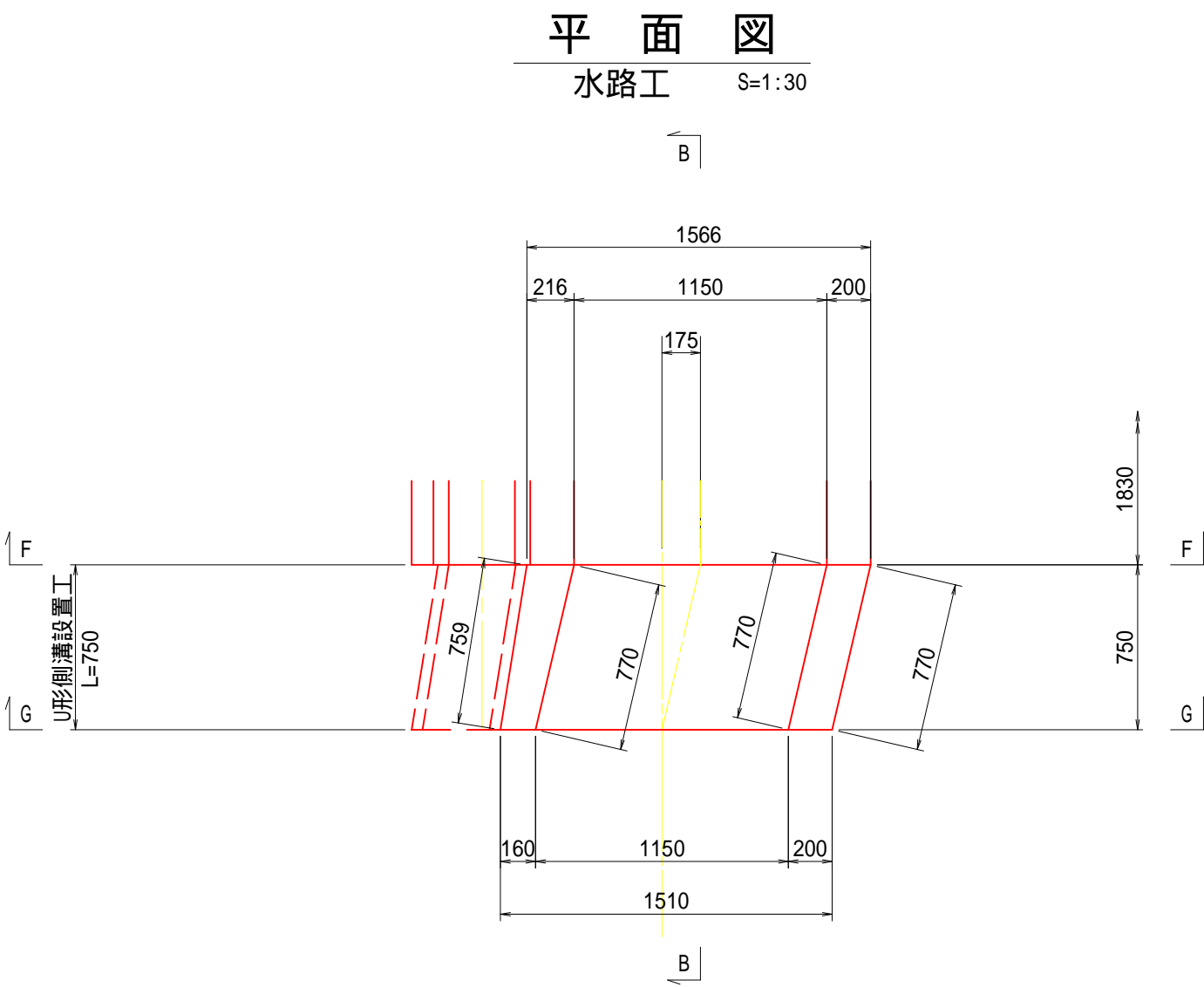
コンクリート(24-8-25BB).....鉄筋構造物

均しコンクリート・均し型枠寸法図



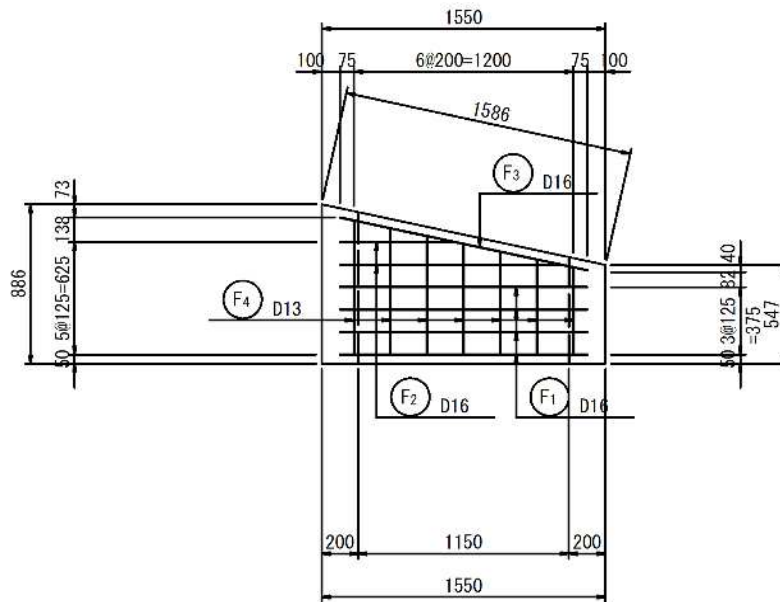
水路工 寸法参考図

場所打ち水路工



型枠については以下のように区分する。
コクリート(18-8-2588).....小型構造物
コクリート(24-8-2588).....鉄筋構造物

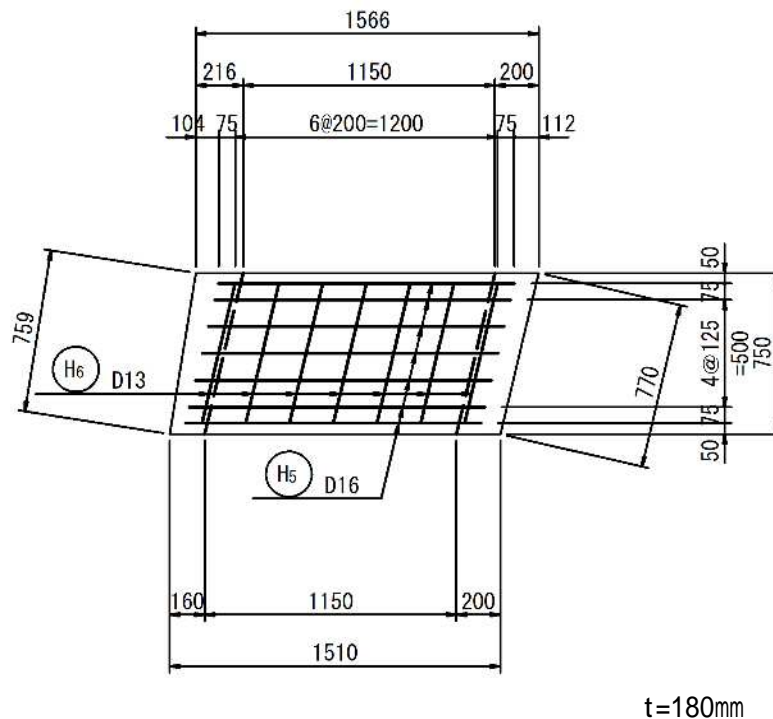
コンクリート蓋(水路工) 単位数量計算書 (1式当り)



t=180mm

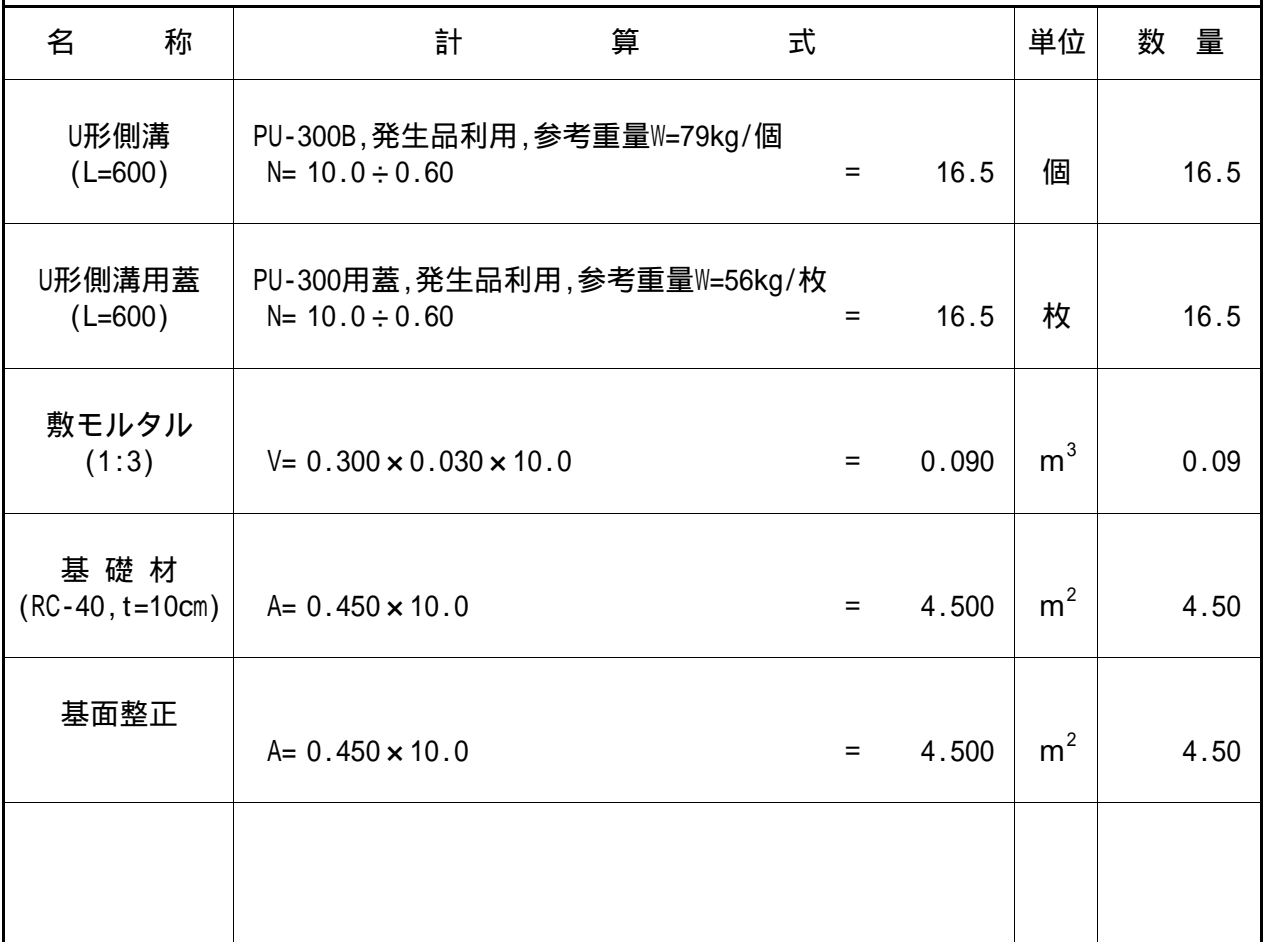
名 称	計 算 式	単位	数 量
コンクリート 24-12-25BB	$V = 1.55 \times (0.547 + 0.886) / 2 \times 0.18 = 0.200$	m ³	0.20
埋設型枠 (JSフォーMB型相当品 側溝幅1200用)	$N = 1.0$	枚	1.0
型 枠	$A = (1.586 + 1.550 + 0.547) \times 0.18 + 0.886 \times 0.10 = 0.752$	m ²	0.75
鉄 筋 (SD345, D13) I ^ホ 杉樹脂鉄筋	$W = 4.3$	kg	4.3
鉄 筋 (SD345, D16) I ^ホ 杉樹脂鉄筋	$W = 13.5$	kg	13.5

コンクリート蓋(水路工) 単位数量計算書 (1式当り)



名 称	計 算 式	単位	数 量
コンクリート 24-12-25BB	$V = (1.51 + 1.566) / 2 \times 0.75 \times 0.18 = 0.208$	m ³	0.21
埋設型枠 (JSフォ-AC型相当品 側溝幅1400用)	$N = 1.0$	枚	1.0
型 枠	$A = (0.77 + 0.759) \times 0.18 = 0.275$	m ²	0.28
鉄 筋 (SD345, D13) I ^ホ 杉樹脂鉄筋	$W = 4.7$	kg	4.7
鉄 筋 (SD345, D16) I ^ホ 杉樹脂鉄筋	$W = 14.7$	kg	14.7

(10.0m当り)



【 船越3号橋・野玉3号橋 】

数量集計表（排水管）

[illegible]

排水管

1. 塩ビ管

VU75		=	2.32	m
VU100	2.35+2.22+2.14	=	6.71	m
VU200		=	1.30	m

舗装復旧工

1. 舗装復旧工((再)密粒度As(13), t=40mm)

A1橋台:4.03+2.90	=	6.93	m2
A2橋台:	=	4.36	m2
	=	11.29	m2

2. 不陸整正(粒調碎石M-30, t=30mm)

A1橋台:4.03+2.90	=	6.93	m2
A2橋台:	=	4.36	m2
	=	11.29	m2

数量集計表（撤去工）

[illegible]

撤去工

1. 構造物とりこわし(鉄筋コンクリート)

船越3号橋 床版	$23.20\text{m}^2 \times 0.25$	=	5.80	m ³
野玉3号橋 床版	$21.31\text{m}^2 \times 0.17$	=	3.62	m ³
主桁	$0.30 \times 0.40 \times (5.57+6.30)$	=	1.42	m ³
地覆	$0.10 \times 0.08 \times 4.90$	=	0.04	m ³
水路蓋	$0.21\text{m}^2 \times 2.45$	=	0.51	m ³
U形側溝	$(0.06\text{m}^2+0.04\text{m}^2) \times 1.80$	=	0.18	m ³
		=	11.57	m ³

2. 構造物とりこわし(無筋コンクリート)

水路	$0.38\text{m}^2 \times 2.45$	=	0.93	m ³
----	------------------------------	---	------	----------------

3. ガードレール撤去

船越3号橋		=	4.57	m
野玉3号橋		=	5.03	m
		=	9.60	m
重量	$9.60\text{m} \times 16.4 \text{ kg/m}$	=	157	kg

4. 舗装版切断 (アスファルト, t=4cm)

A1橋台側	$5.23+2.78$	=	8.01	m
A2橋台側		=	5.49	m
		=	13.50	m

5. 舗装版破碎 (アスファルト, t=4cm)

A1橋台側	4.39+2.91	=	7.30	m ²
A2橋台側		=	4.20	m ²
		=	11.50	m ²

6. 殻運搬

鉄筋コンクリート		=	11.57	m ³
無筋コンクリート		=	0.93	m ³
アスファルト	11.50 × 0.04	=	0.46	m ³

7. U形側溝撤去 (発生品再利用のため)

U形側溝 側溝		=	0.75	m
U形側溝 蓋		=	0.75	m

8. 排水管撤去

VU75	L = 2.32	=	2.32	m
	V = ($\frac{1}{4} \times 0.089^2 - \frac{1}{4} \times 0.084^2$) × 2.32	=	0.002	m ³
VU100	L = 2.35+2.22+2.14	=	6.71	m
	V = ($\frac{1}{4} \times 0.114^2 - \frac{1}{4} \times 0.108^2$) × 6.71	=	0.007	m ³
VU200	L = 1.30	=	1.30	m
	V = ($\frac{1}{4} \times 0.216^2 - \frac{1}{4} \times 0.203^2$) × 1.30	=	0.006	m ³

【 船越3号橋・野玉3号橋 】

数量集計表（仮設工）

[illegible]

仮設工

1. 足場工

(1) 足場

= 掛m2

(2) 足場

= m2