

# 本 工 事 数 量 集 計 表

## 橋梁（中島橋他）補修工事

工 種 ・ 細 目	規 格	算 式	設計数量	単位	備 考
橋梁保全工事	中島橋		1	式	
橋梁補修工			1	式	
断面修復工			1	式	
左官工法	1構造物当り補修延べ体積:0.272m3、防錆処理無	別紙数量計算書 1.0	1	構造物	
殻処分	Co殻、L=4.5km	別紙数量計算書 0.272	0.3	m3	
オーバーレイ工			1	式	
表層(車道・路肩部)	改質Ⅱ型アスコン(13)、t=30mm	別紙数量計算書 124.7	125	m2	
舗装打換え工			1	式	
下層路盤	再生碎石RC-30 t=100mm	別紙数量計算書 8.3	8	m2	
上層路盤	粒度調整碎石M-30 t=100mm	別紙数量計算書 8.3	8	m2	
不陸整正	補足材:有 粒度調整碎石M-30 平均30mm	別紙数量計算書 16.7	17	m2	
表層	再生密粒度アスコン(13)、t=50mm、1.4m未満	別紙数量計算書 28.4	28	m2	
床版防水工			1	式	
橋面防水	塗膜系防水(アスファルト加熱型)	別紙数量計算書 124.7	125	m2	
導水パイプ	樹脂製Φ20	別紙数量計算書 37.7	38	m	
成形目地材	30×5	別紙数量計算書 75.4	75	m	
コンクリートはつり	t=3cm	別紙数量計算書 1.1	1.1	m2	
殻処分	Co殻、L=4.5km	1.1*0.03 0.033	0.03	m3	
排水管	VUφ40×350	別紙数量計算書 6.0	6	箇所	
削孔	Φ53×300	別紙数量計算書 6.0	6	孔	

# 本 工 事 数 量 集 計 表

## 橋梁（中島橋他）補修工事

工 種 ・ 細 目	規 格	算 式	設計数量	単位	備 考
胸壁拡幅工			1	式	
舗装版破碎	小規模	別紙数量計算書 27.5	28	m2	
殻処分	As殻、L=8.3km	27.5*0.05 1.4	1	m3	
床掘り	土砂、小規模	別紙数量計算書 4.3	4	m3	
埋戻し	土砂、小規模	別紙数量計算書 1.5	2	m3	
土砂等運搬	土砂、L=4.3km	4.3-1.5 2.8	3	m3	
残土等処分	土砂	2.8	3	m3	
チッピング		6.7	6.7	m2	
削孔	Φ16×110	別紙数量計算書 116.0	116	孔	
型枠	鉄筋・無筋構造物	別紙数量計算書 7.0	7	m2	
鉄筋	SD345、D13 一般構造物	別紙数量計算書 0.08	0.08	t	
コンクリート	24-12-25BB	別紙数量計算書 1.0	1	m3	
伸縮装置工			1	式	
鋼・ゴム製伸縮装置	A1,伸縮量20mm	別紙数量計算書 7.52	7.5	m	
鋼・ゴム製伸縮装置	P1,伸縮量30mm	別紙数量計算書 7.39	7.4	m	
鋼・ゴム製伸縮装置	A2,伸縮量20mm	別紙数量計算書 7.53	7.5	m	
殻処分	Co殻、L=4.2km	0.16+0.18+0.16 0.5	0.5	m3	
橋梁用防護柵工			1	式	
防護柵撤去		別紙数量計算書 47.7	48	m	
現場発生品運搬	H2	1.0	1	回	

# 本 工 事 数 量 集 計 表

## 橋梁（中島橋他）補修工事

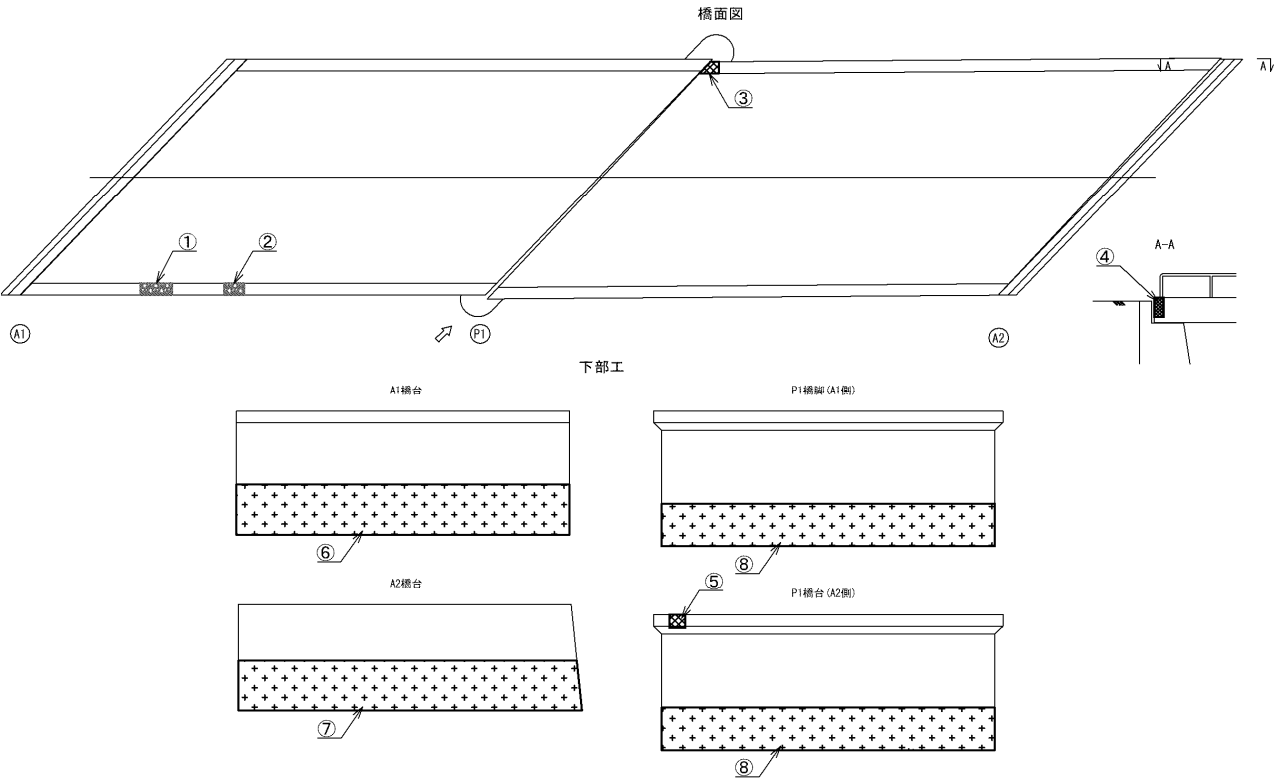
工 種 ・ 細 目	規 格	算 式	設計数量	単位	備 考
橋梁用防護柵		別紙数量計算書 47.1	47	m	
縁端拡幅工			1	式	
部材製作	2kg超～50kg以下	別紙数量計算書 3.14	3.1	t	
部材製作	50kg超～1500kg以下	別紙数量計算書 0.36	0.36	t	
芯出し調整		別紙数量計算書 7.6	7.6	m2	
ボルト・ナット			1	式	
チッピング		別紙数量計算書 7.6	7.6	m2	
削孔	φ 32 × 340	別紙数量計算書 50.0	50	孔	
削孔	φ 32 × 540	別紙数量計算書 100.0	100	孔	
部材取付		別紙数量計算書 27.0	27	組	
足場工			1	式	
足場	桝組足場		1	式	
足場	片側朝顔防護（両側）、朝顔シート防護含む		1	式	
仮設工			1	式	
交通管理工			1	式	
交通誘導警備員	交通誘導警備員B		1	式	



§ 2.数量計算書

2-1 橋梁補修工

(1) 断面修復工



(a) 上部工

No	幅 W(mm)	長さ L(mm)	深さ t(mm)	補修材(m³) 設計数量	補修材(m³) ロス18%	備考
1	300	800	10	0.0024	0.0028	はくり
2	300	500	10	0.0015	0.0018	はくり
3	300	360	150	0.0162	0.0191	断面欠損
4	500	250	200	0.0250	0.0295	断面欠損
合 計				0.0451	0.0532	防錆処理無
				0.0000	0.0000	防錆処理有

(b) 下部工

No	幅 W(mm)	長さ L(mm)	深さ t(mm)	補修材(m³) ロス18%	補修材(m³) ロス18%	備考
5	400	400	5	0.0008	0.0009	断面欠損
6	1300	8700	5	0.0566	0.0667	摩耗
7	1300	8820	5	0.0573	0.0676	摩耗
8	1100	20330	5	0.1118	0.1319	摩耗
合 計				0.2265	0.2671	防錆処理無
				0.0000	0.0000	防錆処理有

(c) 合計

1) 防錆処理無

$\Sigma V = 0.0451 + 0.2265$

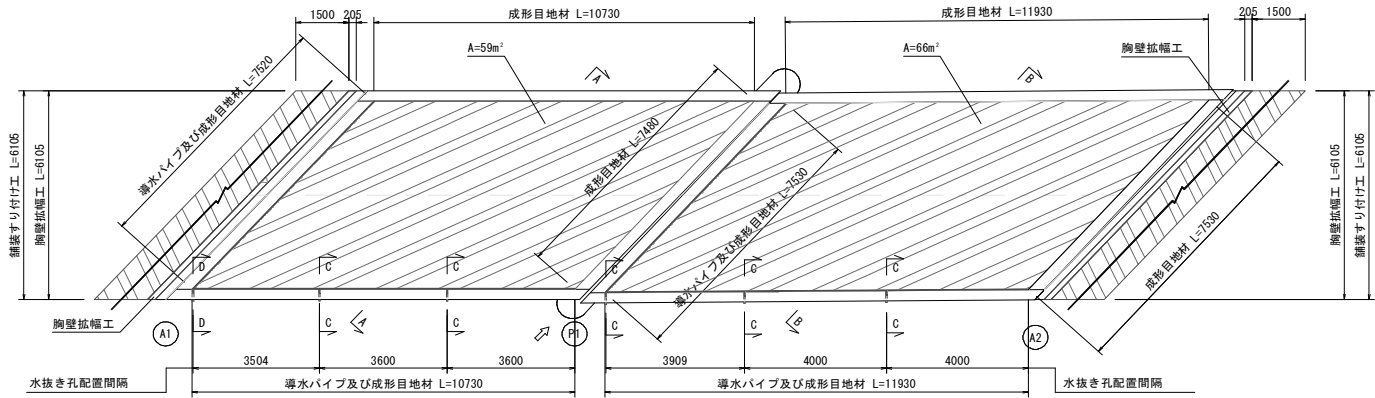
=

0.272m3

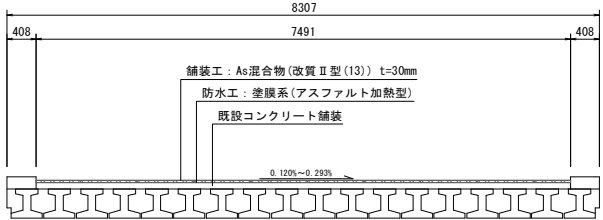
# 2-2 舗装工

## (1) オーバレイ舗装工

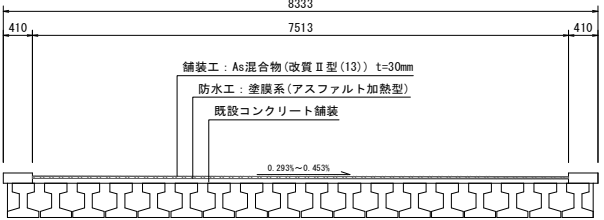
側面図 S=1:100



A-A

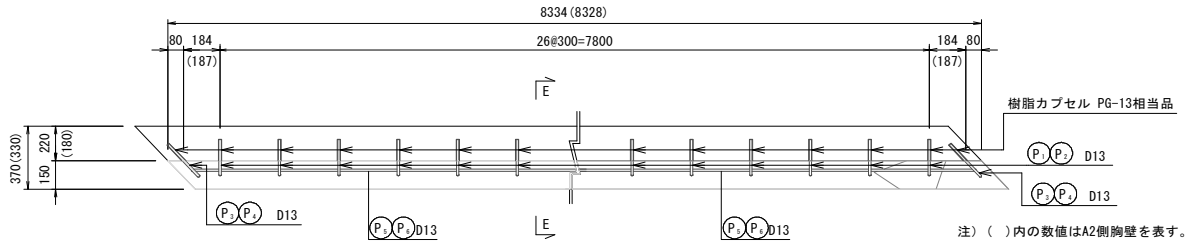


B-B

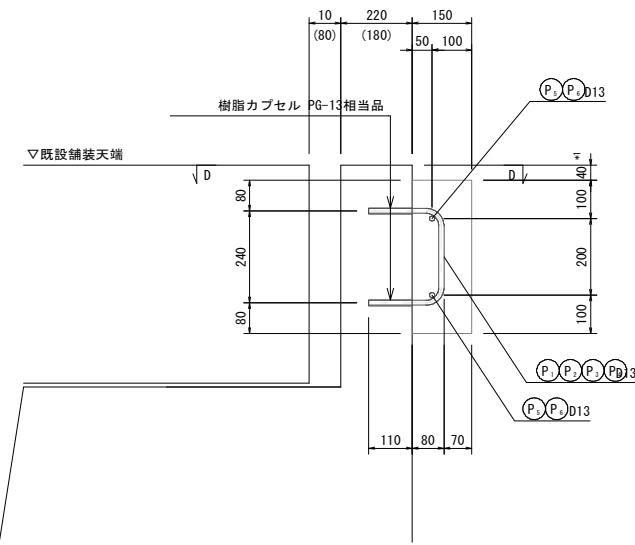


胸壁拡幅工図

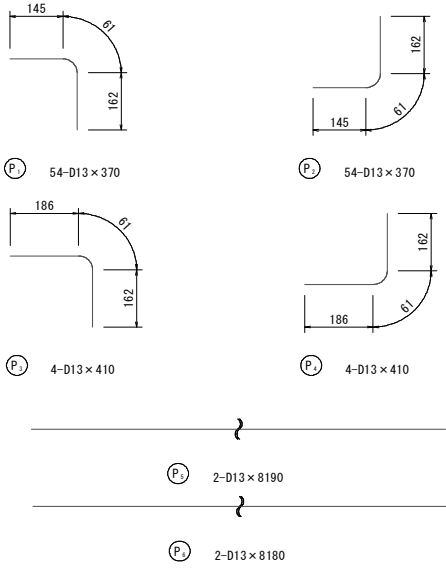
D-D

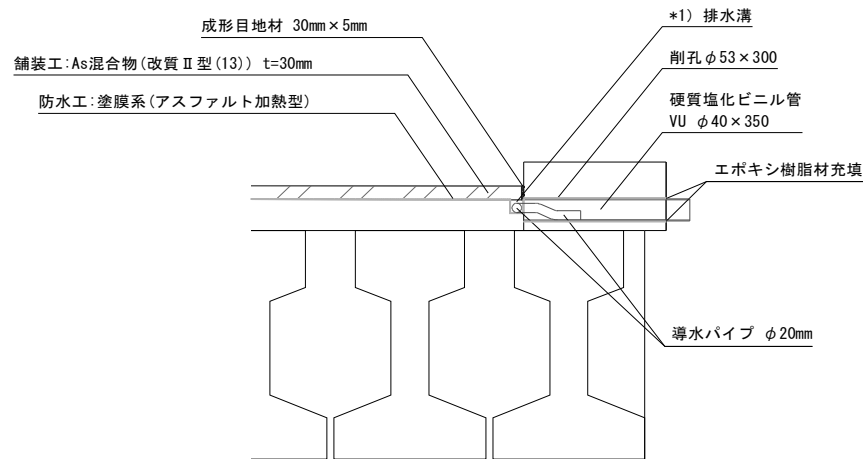


E-E



鉄筋加工図





(1) 舗装敷設

(a) 車道（改質Ⅱ型(13)、t=30mm）

$$A = (10.73 + 11.93) \times 5.505 = 124.7\text{m}^2$$

(b) 摺りつけ部（再生密粒度As(13)、t=50mm）

$$A = (1.5 + 0.205) \times (8.334 + 8.328) = 28.4\text{m}^2$$

(c) 不陸整正（粒度調整碎石M-30、t≒30mm）

$$A = 1.0 \times (8.334 + 8.328) = 16.7\text{m}^2$$

(d) 上層路盤（粒度調整碎石M-30、t=100mm）

$$A = 0.5 \times (8.334 + 8.328) = 8.3\text{m}^2$$

(e) 下層路盤（再生碎石RC-30、t=100mm）

$$A = 0.5 \times (8.334 + 8.328) = 8.3\text{m}^2$$

(2) 防水工

(a) はつり工（t=3cm）

$$A = 0.03 \times (7.52 + 10.73 + 11.93 + 7.53) = 1.1\text{m}^2$$

(b) 塗膜系防水（アスファルト加熱型）

$$A = (10.73 + 11.93) \times 5.505 = 124.7\text{m}^2$$

(c) 導水パイプ（耐候性樹脂φ20mm）

$$L = 7.52 + 10.73 + 11.93 + 7.53 = 37.8\text{m}$$

(d) 成形目地材（5mm×30mm）

$$L = 7.52 + 10.73 + 11.93 + 7.53 + 10.73 + 7.48 + 11.93 + 7.53 = 75.4\text{m}$$

(e) 鉄筋探査（横向き）

$$A = 0.5 \times 0.15 \times 6 = 0.5\text{m}^2$$

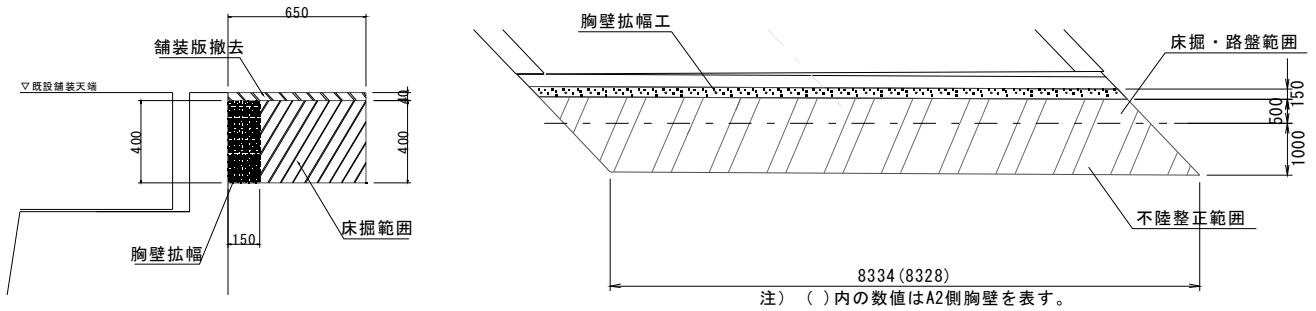
(f) 削孔工（φ53×300）

$$N = 6\text{孔}$$

(g) 排水パイプ

$$L = 0.35 \times 6 = 2.1\text{m}$$

(3) 胸壁拡幅工



- (a) 舗装版破碎積み込工  
 $A = (0.15 + 0.5 + 1.0) \times (8.334 + 8.328) = 27.5\text{m}^2$
- (b) 床掘工  
 $V = 0.4 \times 0.65 \times (8.334 + 8.328) = 4.3\text{m}^3$
- (c) 埋戻工  
 $V = 0.38 \times 0.5 \times (8.334 + 8.328) = 1.5\text{m}^3$
- (d) 鉄筋探査工及びチッピング工  
 $A = 0.4 \times (8.334 + 8.328) = 6.7\text{m}^2$
- (e) 削孔工 (φ16×110)  
 $N = 29 \times 2 \times 2 = 116\text{孔}$
- (f) 樹脂カプセル(PG-13相当品)  
 $N = 116\text{本}$
- (g) 型枠工  
 $A = 0.4 \times (8.334 + 8.328) + 0.4 \times 0.205 \times 2 \times 2 = 7.0\text{m}^2$
- (h) 鉄筋工

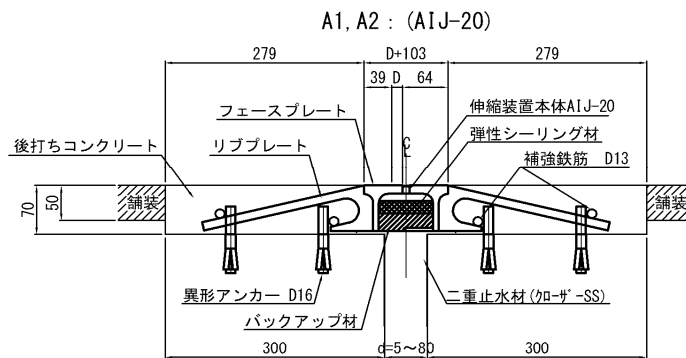
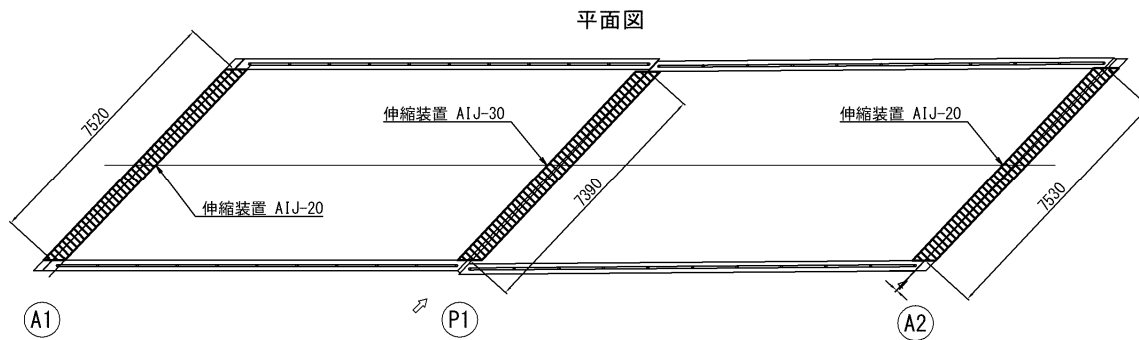
記号	径	長さ (mm)	本数	単位質量 (kgf/m)	1本当り質量 (kgf)	質 量 (kgf)	摘 要
(P1)	D13	370	54	0.995	0.37	20	
(P2)	D13	370	54	0.995	0.37	20	
(P3)	D13	410	4	0.995	0.41	2	
(P4)	D13	410	4	0.995	0.41	2	
(P5)	D13	8190	2	0.995	8.15	16	
(P6)	D13	8180	2	0.995	8.14	16	
合 計				D13		76 kg	

- (i) コンクリート工  
 $V = 0.15 \times (8.334 + 8.328) \times 0.4 = 1.0\text{m}^3$

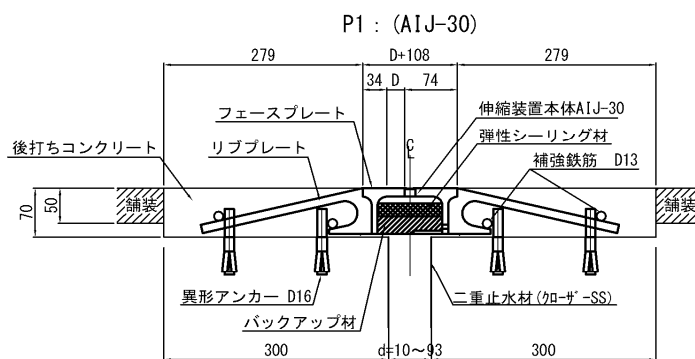
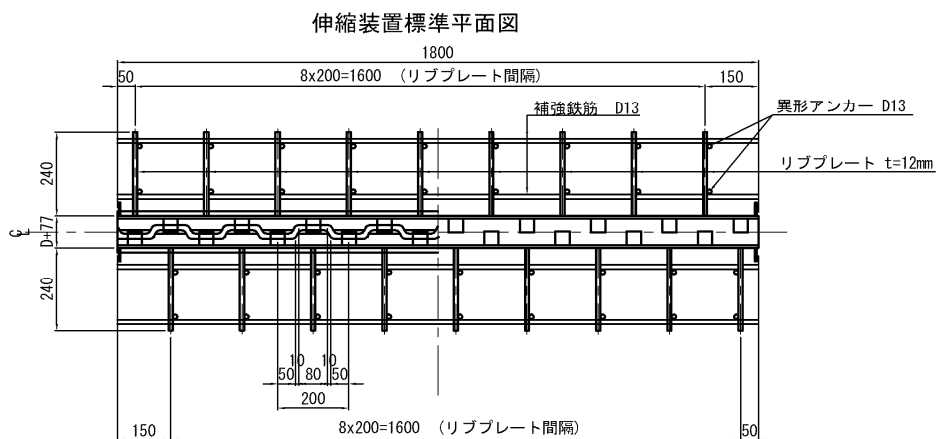


## 2-3 橋梁付属物工

### (1) 伸縮装置工

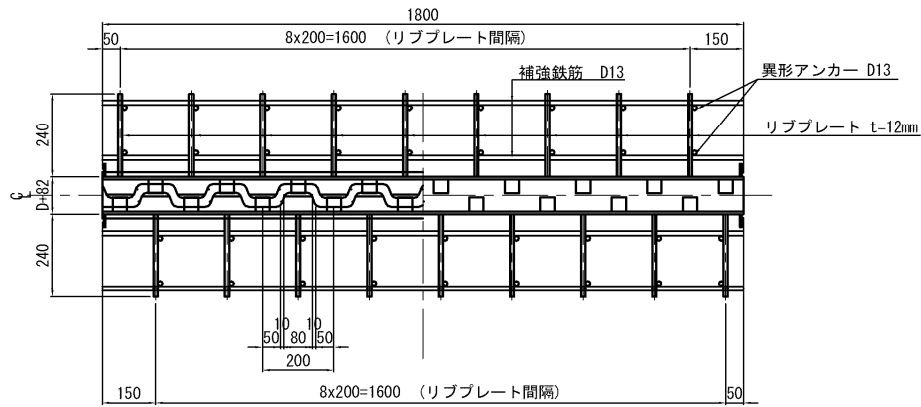


※ 設置遊間Dは施工時の温度を考慮して決定すること。



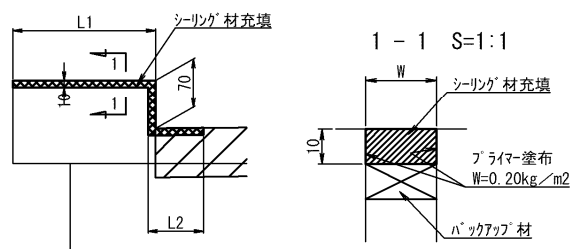
※1 設置遊間Dは施工時の温度を考慮して決定すること。

伸縮装置標準平面図



地覆部止水工詳細図

a部 S=1:5



		L1	L2	W
A1	上流側	410	-	10
	下流側	410	-	10
P1	上流側	356	140	95
	下流側	321	85	10
A2	上流側	400	-	5
	下流側	334	-	85

(a) 撤去工

1) コンクリート殻

$$\begin{aligned}
 A1 \quad V &= (0.04 \times 0.3 + 0.04 \times 0.22) \times 7.52 &= 0.16 \text{m}^3 \\
 W &= 0.16 \times 2.35 &= 0.38 \text{t} \\
 P1 \quad V &= (0.04 \times 0.3 + 0.04 \times 0.3) \times 7.39 &= 0.15 \text{m}^3 \\
 W &= 0.18 \times 2.35 &= 0.35 \text{t} \\
 A2 \quad V &= (0.04 \times 0.3 + 0.04 \times 0.3) \times 7.53 &= 0.16 \text{m}^3 \\
 W &= 0.18 \times 2.35 &= 0.38 \text{t}
 \end{aligned}$$

(b) 設置工

1) A1 (伸縮量20mm用)

a) 伸縮装置本体

$$L = 7.520 \text{m}$$

b) 後打ちCo (超速硬コンクリート)

$$V = (0.07 \times 0.279 + 0.07 \times 0.279) \times 7.52 = 0.29 \text{m}^3$$

c) 异形アンカー D16

$$N = 7.52 / 0.2 \times 4 = 150 \text{本}$$

d) 補強鉄筋 D13

$$W = 7.52 \times 4 \times 0.995 = 30 \text{kg}$$

e) シーリング材

$$\begin{aligned}
 V &= 0.01 \times 0.01 \times (0.41 + 0.07) \times 2 \times 1400 = 0.13 \text{ℓ} \\
 &0.13 / 7.52 = 0.017 \text{ℓ}
 \end{aligned}$$

2) P1 (伸縮量30mm用)

a) 伸縮装置本体

$$L = 7.390\text{m}$$

b) 後打ちCo (超速硬コンクリート)

$$V = (0.07 \times 0.279 + 0.07 \times 0.279) \times 7.39 = 0.29\text{m}^3$$

c) 異形アンカー D16

$$N = 7.39 / 0.2 \times 4 = 148\text{本}$$

d) 補強鉄筋 D13

$$W = 7.39 \times 4 \times 0.995 = 29\text{kg}$$

e) シーリング材

$$V = \{0.01 \times 0.095 \times (0.356 + 0.07 + 0.140) + 0.01 \times 0.01 \times (0.321 + 0.07 + 0.085)\} \times 1400 = 0.82\ell$$

$$0.82 / 7.39 = 0.111\ell$$

3) A2 (伸縮量20mm用)

a) 伸縮装置本体

$$L = 7.530\text{m}$$

b) 後打ちCo (超速硬コンクリート)

$$V = (0.07 \times 0.279 + 0.07 \times 0.279) \times 7.53 = 0.29\text{m}^3$$

c) 異形アンカー D16

$$N = 7.53 / 0.2 \times 4 = 150\text{本}$$

d) 補強鉄筋 D13

$$W = 7.53 \times 4 \times 0.995 = 30\text{kg}$$

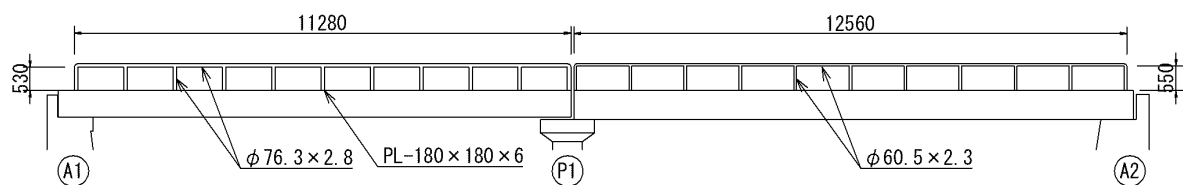
e) シーリング材

$$V = \{0.01 \times 0.005 \times (0.4 + 0.07) + 0.01 \times 0.085 \times (0.334 + 0.07)\} \times 1400 = 0.51\ell$$

$$0.51 / 7.53 = 0.068\ell$$

(2) 橋梁防護柵工

(a) 撤去工



1) 撤去延長

$$L = (11.28 + 12.56) \times 2 = 47.7\text{m}$$

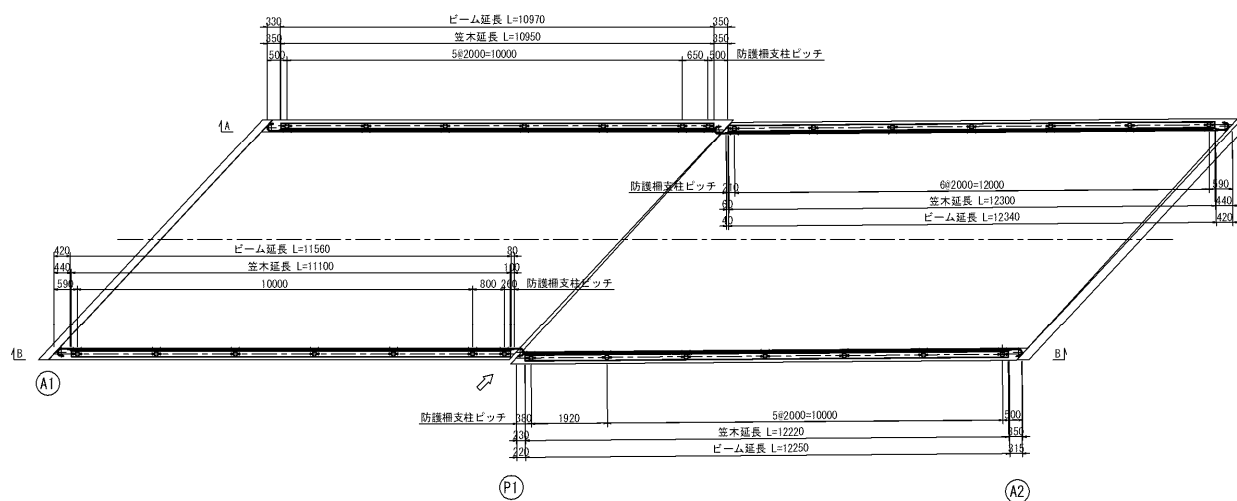
2) 廃材 (φ60.5、t=2.3、γ=3.3kg/m φ76.3、t=2.8、γ5.06=kg/m)

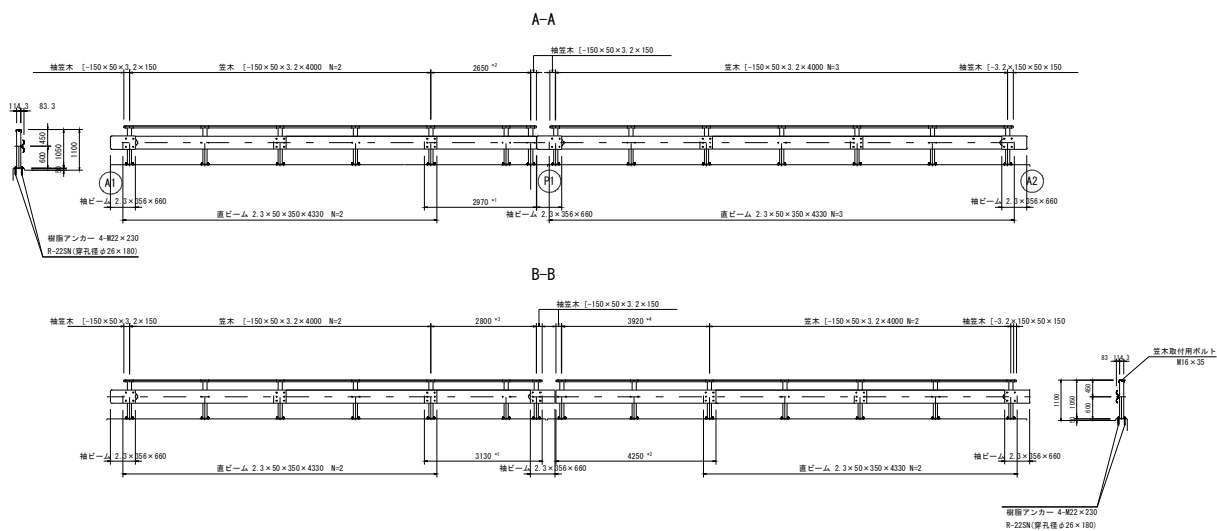
$$W = \{3.3 \times (0.55 \times 11 + 12.56) + 5.06 \times (0.53 \times 11 + 11.28)\} \times 2 + 0.18 \times 0.18 \times 0.006 \times 11 \times 2 \times 7850 = 330\text{kg}$$

$$= 0.330\text{t}$$

(b) 設置工

平面図 S=1:60





- 1) 防護柵延長  

$$L = 10.97 + 12.34 + 11.56 + 12.25 = 47.12\text{m}$$
- 2) 鉄筋探査（下向き）  

$$A = 0.3 \times 0.5 \times 7 \times 4 = 4.2\text{m}^2$$
- 3) 削孔  $\phi 26 \times 180$   

$$N = 4 \times 7 \times 4 = 112\text{孔}$$
- 4) 樹脂カプセル D22用ショートタイプ  

$$N = 112\text{本}$$
- 5) アンカー D22×230  

$$W1 = 3.04 \times 0.23 \times 112 / 1000 = 0.08\text{ t}$$

## (3) 縁端拡張工

## (a) 鋼材

種 別	寸 法 (mm)		数 量	質 量 (kg)			材 質	摘 要
	断 面	長 さ		単位質量	1個当り	質 量		
PL	300 × 22	1000	1	51.8	51.8	52	SM400A	TYPE A1
〃	200 × 22	1000	1	34.5	34.5	35	〃	
〃	256 × 22	268	4	44.2	11.8	38	〃	NET81%
〃	256 × 22	1000	1	44.2	44.2	44	〃	
					Σ =	169		
					7 Σ =	1183		
〃	300 × 22	700	1	51.8	36.3	36	〃	TYPE A2
〃	200 × 22	700	1	34.5	24.2	24	〃	
〃	256 × 22	268	3	44.2	11.8	29	〃	NET81%
〃	256 × 22	700	1	44.2	30.9	31	〃	
					Σ =	120		
					2 Σ =	240		
〃	200 × 22	1000	1	34.5	34.5	35	〃	TYPE B1
〃	125 × 22	1000	1	21.6	21.6	22	〃	
〃	256 × 22	168	4	44.2	7.4	23	〃	NET78%
〃	256 × 22	1000	1	44.2	44.2	44	〃	
					Σ =	124		
					7 Σ =	868		
〃	200 × 22	700	1	34.5	24.2	24	〃	TYPE B2
〃	125 × 22	700	1	21.6	15.1	15	〃	
〃	256 × 22	168	3	44.2	7.4	17	〃	NET78%
〃	256 × 22	700	1	44.2	30.9	31	〃	
					Σ =	87		
					2 Σ =	174		
〃	200 × 22	1000	1	34.5	34.5	35	〃	TYPE C1
〃	125 × 22	1000	1	21.6	21.6	22	〃	
〃	256 × 22	166	4	44.2	7.3	23	〃	NET79%
〃	256 × 22	1000	1	44.2	44.2	44	〃	
					Σ =	124		
					7 Σ =	868		
〃	200 × 22	700	1	34.5	24.2	24	〃	TYPE C2
〃	125 × 22	700	1	21.6	15.1	15	〃	
〃	256 × 22	166	3	44.2	7.3	17	〃	NET79%
〃	256 × 22	700	1	44.2	30.9	31	〃	
					Σ =	87		
					2 Σ =	174		
	D22	400	50	3.04	1.216	61	SD345	
	D22	600	100	3.04	1.824	182	SD345	
	ナットM20		150		0.130	20	SS400	2ナット、1座金
					Σ =	263		

PL	t =22	2kg超～50kg以下	SM400A	3143	kg
PL	t =22	50kg超～1500kg以下	SM400A	364	kg
アンカー鉄筋	D22		SD345	243	kg
2ナット、1座金	M20		SS400	20	kg
合 計				3770	kg

(b) 鉄筋探査及びチップング

$$A = 0.3 \times 8.4 \times 3 = 7.6 \text{m}^2$$

(c) 削孔 (φ 32×340)

$$N = 6 \times 7 + 4 \times 2 = 50 \text{孔}$$

(d) 削孔 (φ 32×540)

$$N = 6 \times 7 \times 2 + 4 \times 2 \times 2 = 100 \text{孔}$$

(e) アンカー (D22×400)

$$N = 6 \times 7 + 4 \times 2 = 50 \text{本}$$

(f) アンカー (D22×600)

$$N = 6 \times 7 \times 2 + 4 \times 2 \times 2 = 100 \text{本}$$

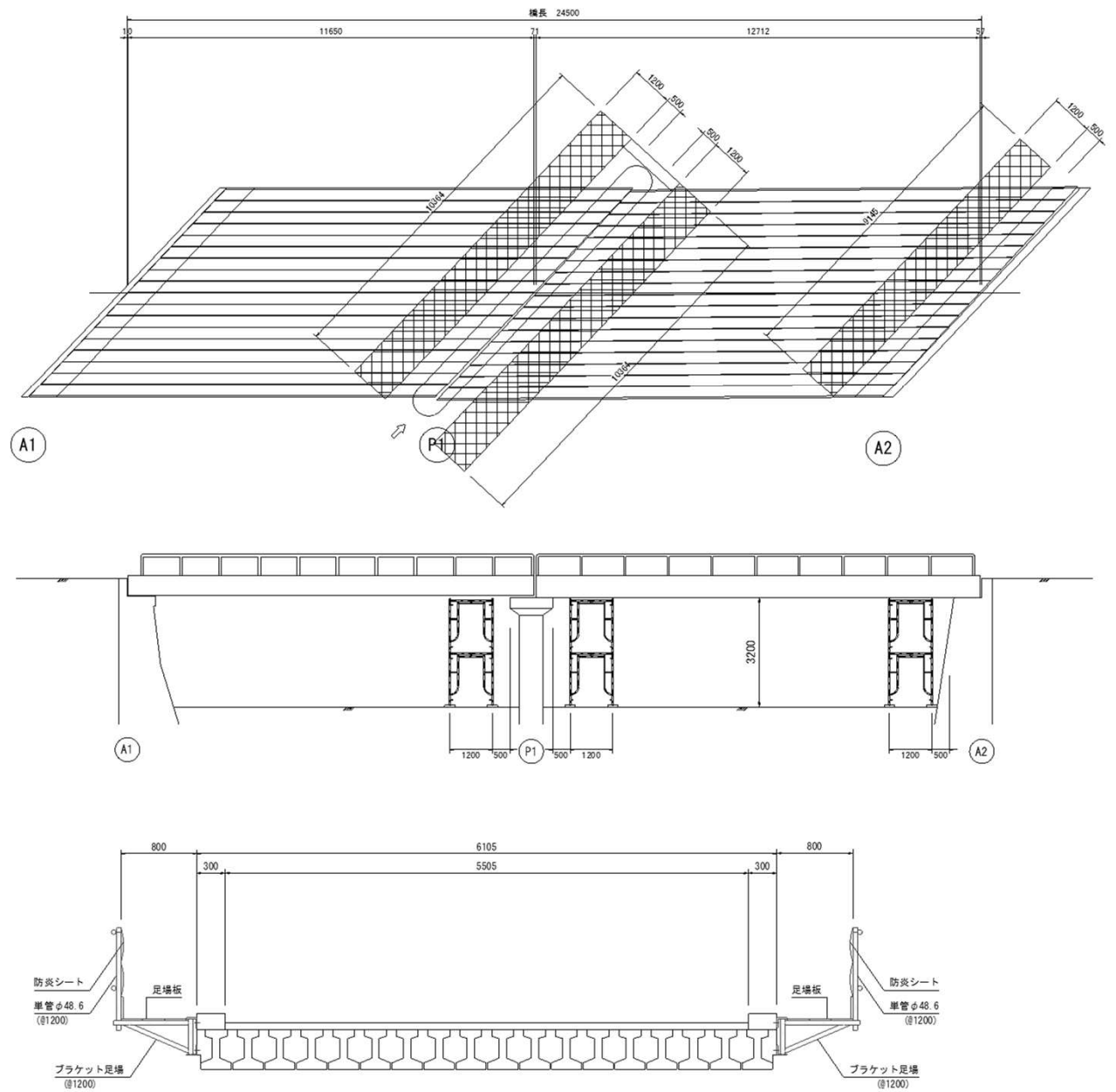
(g) エポキシ樹脂材

$$W = \{(0.032^2 - 0.022^2) \times \pi \times 1/4\} \times (0.34 \times 50 + 0.54 \times 100) \times 1200 = 36.1 \text{kg}$$

(h) 部材取付け

$$N = 9 \times 3 = 27 \text{組}$$

(4) 足場工



(a) 枠組足場

$$A = 3.2 \times (10.364 \times 2 + 9.145) = 95.6 \text{ 掛m}^2$$

(b) 片側朝顔防護足場

$$A = 0.8 \times (11.65 \times 2 + 12.75 + 12.85) = 39.1 \text{ m}^2$$

(c) 防護工

1) 両側朝顔シート張防護

$$A = 39.1 \text{ m}^2$$



# 本 工 事 数 量 集 計 表

## 橋梁（中島橋他）補修工事

工 種 ・ 細 目	規 格	算 式	設計数量	単位	備 考
橋梁保全工事	米川橋	1.0	1	式	
橋梁補修工		1.0	1	式	
断面修復工		1.0	1	式	
左官工法	防錆処理無 0.283m3	1.0	1	構造物	
左官工法	防錆処理有 0.787m3	1.0	1	構造物	
殻処分	無筋Co殻	別紙数量計算書 1.1	1	m3	
鉄筋	SD345 D19	別紙数量計算書 0.008	0.008	t	
水切り工		1.0	1	式	
水切り設置	ホリ塩化ビニール	別紙数量計算書 15.1	15	m	
道路付属構造物塗装工		1.0	1	式	
素地調整	3種ケレンA	別紙数量計算書 1.1	1	m2	
下塗	弱溶剤形変性エポキシ樹脂塗料下塗 2層施工	別紙数量計算書 1.1	1	m2	
中塗	弱溶剤形ふっ素樹脂塗料用中塗	別紙数量計算書 1.1	1	m2	
上塗	弱溶剤形ふっ素樹脂塗料用上塗	別紙数量計算書 1.1	1	m2	
舗装工		1.0	1	式	
オーバーレイ工		1.0	1	式	
表層(車道・路肩部)	改質Ⅱ型As(13) t=3cm 1.4m以上3.0m以下 瀝青材料:無	別紙数量計算書 30.2	30	m2	
表層(車道・路肩部)	再生密粒度As(13) t=5cm 1.4m未満 瀝青材料:PK-3	別紙数量計算書 26.4	26	m2	
不陸整正	補足材有 粒度調整砕石(M-30) t=平均3cm	別紙数量計算書 26.4	26	m2	
舗装版切断	アスファルト舗装版 t=15cm以下	別紙数量計算書 8.8	9	m	

# 本 工 事 数 量 集 計 表

## 橋梁（中島橋他）補修工事

工 種 ・ 細 目	規 格	算 式	設計数量	単位	備 考
舗装版破碎	アスファルト舗装版 小規模土工	別紙数量計算書 26.4	26	m2	
殻処分	As殻	別紙数量計算書 1.3	1	m3	
コンクリートはつり	3cm以下	別紙数量計算書 0.7	0.7	m2	
殻処分	無筋Co殻	別紙数量計算書 0.02	0.02	m3	
橋面防水	アスファルト加熱型	別紙数量計算書 30.2	30	m2	
削孔	φ 53 × 150	別紙数量計算書 2.0	2	孔	
排水管	VUー φ 40 × 200	別紙数量計算書 0.4	0.4	m	
舗装止め及び胸壁嵩上げ工		1.0	1	式	
コンクリートはつり	3cm以下	別紙数量計算書 2.6	2.6	m2	
殻処分	無筋Co殻	別紙数量計算書 0.08	0.08	m3	
削孔	φ 16 × 110	別紙数量計算書 62.0	62	孔	
型枠	鉄筋・無筋構造物	別紙数量計算書 1.0	1	m2	
鉄筋	SD345 D13	別紙数量計算書 0.03	0.03	t	
コンクリート	24-12-25BB	別紙数量計算書 0.2	0.2	m3	
排水装置工		1.0	1	式	
排水管	VU φ 50	別紙数量計算書 3.6	4	m	
支持金物		1.0	1	式	
削孔	φ 65 × 280	別紙数量計算書 4.0	4	孔	
排水目皿	ニッケルクロムめっき	別紙数量計算書 4.0	4	個	
伸縮装置工		1.0	1	式	

## 本 工 事 数 量 集 計 表

### 橋梁（中島橋他）補修工事

工 種 ・ 細 目	規 格	算 式	設計数量	単位	備 考
目地・止水板設置	目地充填	別紙数量計算書 9.1	9	m	
橋梁付属物工		1.0	1	式	
橋梁用防護柵工		1.0	1	式	
橋梁用防護柵	橋梁用防護柵設置	別紙数量計算書 15.1	15	m	
削孔	φ16×65	別紙数量計算書 40.0	40	孔	
仮設工		1.0	1	式	
足場工		1.0	1	式	
足場	鳥居型建枠	1.0	1	式	
交通管理工		1.0	1	式	
交通誘導警備員	交通誘導警備員B	1.0	1	式	
橋梁保全工事	稲荷橋	1.0	1	式	
橋梁補修工		1.0	1	式	
断面修復工		1.0	1	式	
左官工法	防錆処理無 0.028m3	1.0	1	構造物	
左官工法	防錆処理有 0.162m3	1.0	1	構造物	
殻処分	無筋Co殻	別紙数量計算書 0.2	0.2	m3	
ひび割れ補修工		1.0	1	式	
低圧注入工法	1.2m未満	1.0	1	構造物	
水切り工		1.0	1	式	
水切り工	ポリ塩化ビニル	別紙数量計算書 14.4	14	m	

# 本 工 事 数 量 集 計 表

## 橋梁（中島橋他）補修工事

工 種 ・ 細 目	規 格	算 式	設計数量	単位	備 考
舗装工		1.0	1	式	
オーバーレイ工		1.0	1	式	
表層(車道・路肩部)	改質Ⅱ型As(13) t=3cm 1.4m以上3.0m以下 瀝青材料:無	別紙数量計算書 30.5	31	m2	
表層(車道・路肩部)	再生密粒度As(13) t=5cm 1.4m未満 瀝青材料:PK-3	別紙数量計算書 28.9	29	m2	
不陸整正	補足材有 粒度調整碎石(M-30) t=平均3cm	別紙数量計算書 28.9	29	m2	
舗装版切断	アスファルト舗装版 t=15cm以下	別紙数量計算書 9.6	10	m	
舗装版破碎	アスファルト舗装版 小規模土工	別紙数量計算書 28.9	29	m2	
殻処分	As殻	別紙数量計算書 1.4	1	m3	
コンクリートはつり	3cm以下	別紙数量計算書 0.6	0.6	m2	
殻処分	無筋Co殻	別紙数量計算書 0.02	0.02	m3	
橋面防水	アスファルト加熱型	別紙数量計算書 30.5	31	m2	
削孔	φ53×300	別紙数量計算書 2.0	2	孔	
排水管	VU-φ40×350	別紙数量計算書 0.7	0.7	m	
舗装止め及び胸壁嵩上げ工		1.0	1	式	
コンクリートはつり	3cm以下	別紙数量計算書 2.3	2.3	m2	
殻処分	無筋Co殻	別紙数量計算書 0.07	0.07	m3	
削孔	φ16×110	別紙数量計算書 66.0	66	孔	
型枠	鉄筋・無筋構造物	別紙数量計算書 2.0	2	m2	
鉄筋	SD345 D13	別紙数量計算書 0.03	0.03	t	
コンクリート	24-12-25BB	別紙数量計算書 0.1	0.1	m3	

# 本 工 事 数 量 集 計 表

## 橋梁（中島橋他）補修工事

工 種 ・ 細 目	規 格	算 式	設計数量	単位	備 考
排水装置工		1.0	1	式	
排水管	VUφ50	別紙数量計算書 2.8	3	m	
支持金物		1.0	1	式	
削孔	φ 65×230	別紙数量計算書 4.0	4	孔	
排水目皿	ニッケルクロムめっき	別紙数量計算書 4.0	4	個	
伸縮装置工		1.0	1	式	
目地・止水板設置	目地充填	別紙数量計算書 9.6	10	m	
橋梁付属物工		1.0	1	式	
橋梁用防護柵工		1.0	1	式	
橋梁用防護柵	鋼製防護柵撤去	別紙数量計算書 12.0	12	m	
橋梁用防護柵	鋼製防護柵設置	別紙数量計算書 14.4	14	m	
地覆工		1.0	1	式	
チップング		別紙数量計算書 4.3	4.3	m2	
削孔	φ 16×110	別紙数量計算書 104.0	104	孔	
型枠	鉄筋・無筋構造物	別紙数量計算書 5.6	6	m2	
鉄筋	SD345 D13	別紙数量計算書 0.07	0.07	t	
コンクリート	24-12-25BB	別紙数量計算書 0.4	0.4	m3	
仮設工		1.0	1	式	
足場工		1.0	1	式	
足場	鳥居型建枠	1.0	1	式	

# 本 工 事 数 量 集 計 表

## 橋梁（中島橋他）補修工事

工 種 ・ 細 目	規 格	算 式	設計数量	単位	備 考
交通管理工		1.0	1	式	
交通誘導警備員	交通誘導警備員B	1.0	1	式	
橋梁保全工事	南日吉橋	1.0	1	式	
橋梁補修工		1.0	1	式	
断面修復工		1.0	1	式	
左官工法	防錆処理無 0.295m3	1.0	1	構造物	
左官工法	防錆処理有 0.340m3	1.0	1	構造物	
殻処分	無筋Co殻	別紙数量計算書 0.6	0.6	m3	
水切り工		1.0	1	式	
水切り設置	ホリ塩化ビニール	別紙数量計算書 4.4	4	m	
橋梁付属物工		1.0	1	式	
橋梁用防護柵工		1.0	1	式	
橋梁用防護柵	防護柵レール撤去	別紙数量計算書 7.0	7	m	
橋梁用防護柵	防護柵レール設置	別紙数量計算書 7.0	7	m	
仮設工		1.0	1	式	
土留・仮締切工		1.0	1	式	
土のう	C-30	1.0	1	式	
水替工		1.0	1	式	
ポンプ排水		1.0	1	式	
交通管理工		1.0	1	式	

# 本 工 事 数 量 集 計 表

## 橋梁（中島橋他）補修工事

工 種 ・ 細 目	規 格	算 式	設計数量	単位	備 考
交通誘導警備員	交通誘導警備員B	1.0	1	式	
橋梁保全工事	中田橋	1.0	1	式	
橋梁補修工		1.0	1	式	
断面修復工		1.0	1	式	
左官工法	防錆処理有 ポリマーセメントモルタル 0.063m3	1.0	1	構造物	
左官工法	防錆処理無 ポリマーセメントモルタル 0.099m3	1.0	1	構造物	
コンクリート	18-8-40BB	別紙数量計算書 0.6	0.6	m3	
型枠	鉄筋・無筋構造物	別紙数量計算書 3.2	3	m2	
殻処分	無筋Co殻	別紙数量計算書 0.2	0.2	m3	
表面含浸工		1.0	1	式	
表面含浸	けい酸ナトリウム系	別紙数量計算書 4.5	5	m2	
仮設工		1.0	1	式	
土留・仮締切工		1.0	1	式	
土のう	C-30	1.0	1	式	
水替工		1.0	1	式	
ポンプ排水		1.0	1	式	
共通仮設		1.0	1	式	
共通仮設費(積上)		1.0	1	式	
技術管理費		1.0	1	式	
施工調査費	米川橋	1.0	1	式	



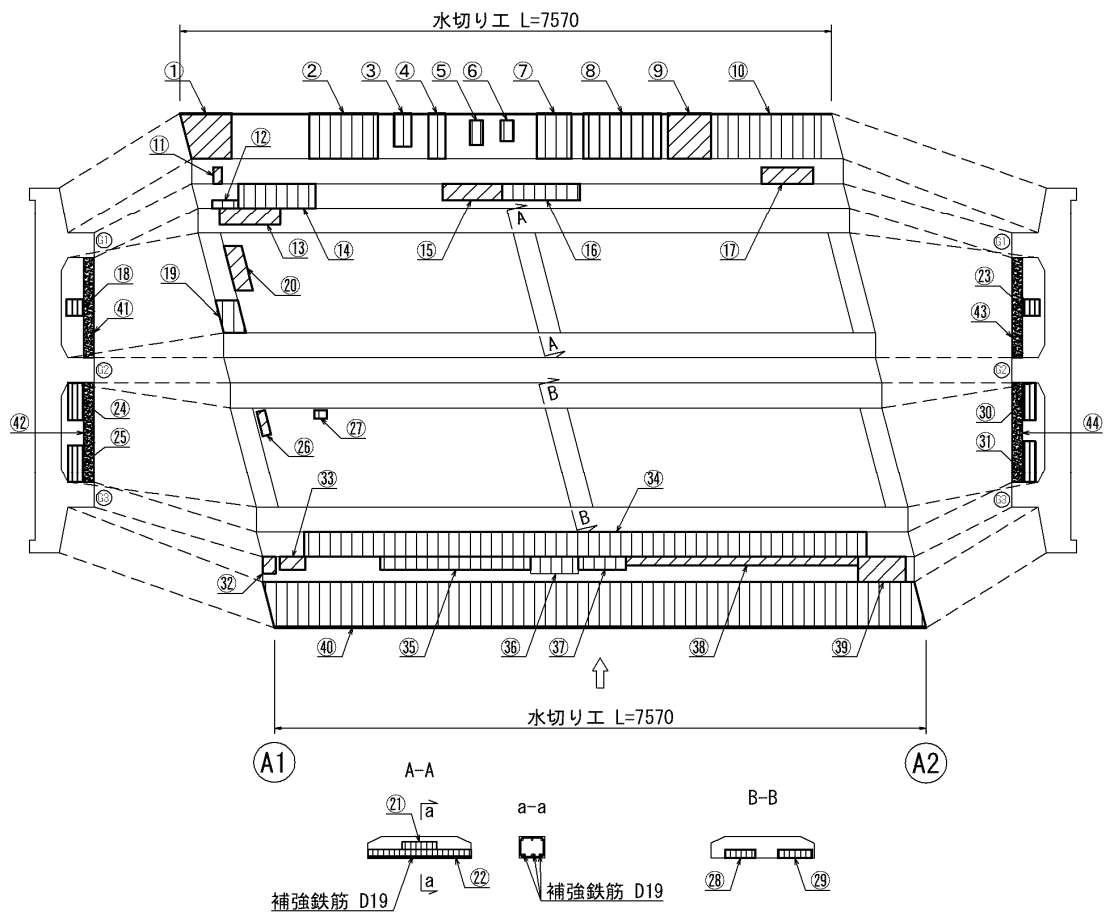


【米川橋】

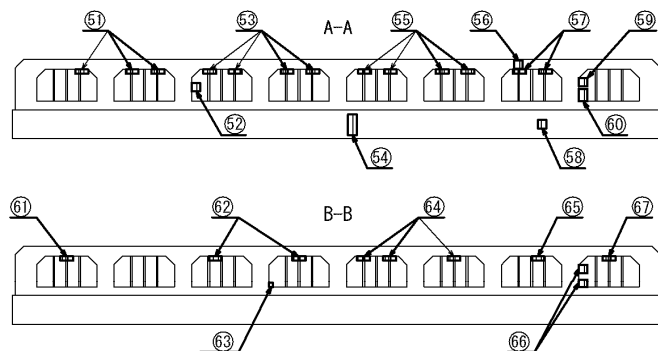
# 数量計算書

## 橋梁補修工

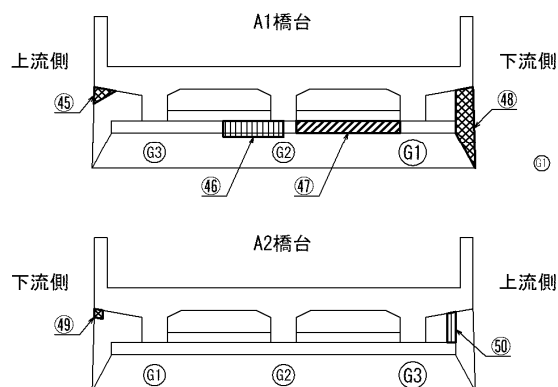
桁下面図



防護柵



下部工



## (a) 上部工

No	幅 W(mm)	長さ L(mm)	深さ t(mm)	体積(m <sup>3</sup> )	備考
1	550	600	60	0.0198	うき
2	550	800	60	0.0264	鉄筋露出
3	400	200	60	0.0048	鉄筋露出
4	550	200	60	0.0066	鉄筋露出
5	300	150	60	0.0027	鉄筋露出
6	250	150	60	0.0023	鉄筋露出
7	550	400	60	0.0132	鉄筋露出
8	550	900	60	0.0297	鉄筋露出
9	550	500	60	0.0165	うき
10	550	1200	60	0.0396	鉄筋露出
11	200	100	50	0.0010	うき
12	100	300	50	0.0015	鉄筋露出
13	200	700	30	0.0042	うき
14	300	900	50	0.0135	鉄筋露出
15	200	700	50	0.0070	うき
16	200	900	50	0.0090	鉄筋露出
17	200	600	30	0.0036	うき
18	200	200	250	0.0100	鉄筋露出
19	400	250	50	0.0050	鉄筋露出
20	200	550	60	0.0066	うき
21	100	400	250	0.0100	鉄筋露出
22	100	1200	250	0.0300	鉄筋露出
23	200	200	250	0.0100	鉄筋露出
24	450	180	250	0.0203	鉄筋露出
25	450	180	250	0.0203	鉄筋露出
26	100	300	60	0.0018	うき
27	100	150	60	0.0009	鉄筋露出
28	100	350	250	0.0088	鉄筋露出
29	100	400	250	0.0100	鉄筋露出
30	450	180	250	0.0203	鉄筋露出
31	450	180	250	0.0203	鉄筋露出
32	200	150	30	0.0009	うき
33	150	300	30	0.0014	うき
34	300	6500	50	0.0975	鉄筋露出
35	150	1750	30	0.0079	鉄筋露出
36	200	550	30	0.0033	鉄筋露出
37	150	550	30	0.0025	鉄筋露出
38	100	2700	30	0.0081	うき
39	300	550	30	0.0050	うき
40	550	7570	60	0.2498	鉄筋露出
41	120	1200	250	0.0360	モルタル打設

No	幅 W(mm)	長さ L(mm)	深さ t(mm)	体積(m <sup>3</sup> )	備考
42	120	1200	250	0.0360	モルタル打設
43	120	1200	250	0.0360	モルタル打設
44	120	1200	250	0.0360	モルタル打設
合 計				0.1440	防錆処理無
				0.7521	防錆処理有

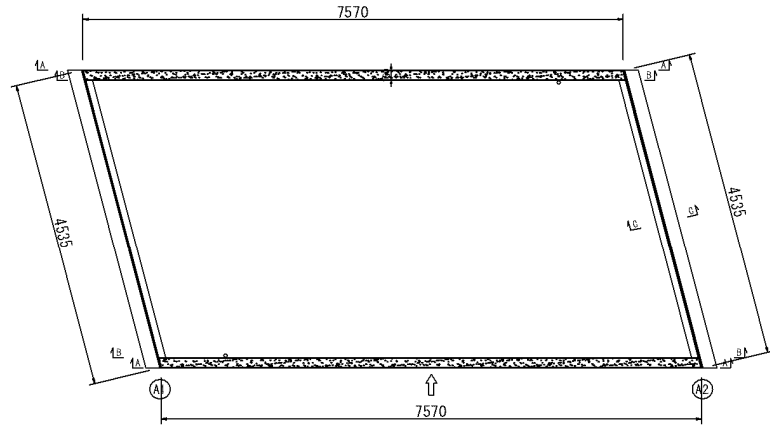
(b) 下部工

No	幅 W(mm)	長さ L(mm)	深さ t(mm)	体積(m <sup>3</sup> )	備考
45	200	250	200	0.0100	断面欠損
46	200	700	70	0.0098	鉄筋露出
47	150	1200	70	0.0126	うき
48	220	750	100	0.0165	断面欠損
49	100	100	200	0.0020	断面欠損
50	150	400	70	0.0042	鉄筋露出
合 計				0.0285	防錆処理無
				0.0266	防錆処理有

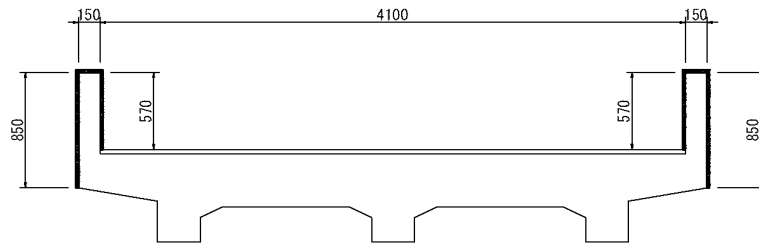
(c) 防護柵

No	幅 W(mm)	長さ L(mm)	深さ t(mm)	箇所数	体積(m <sup>3</sup> )	備考
51	50	150	30	3	0.0006	鉄筋露出
52	100	100	30	1	0.0003	鉄筋露出
53	50	150	30	4	0.0008	鉄筋露出
54	250	100	30	1	0.0008	鉄筋露出
55	50	150	30	4	0.0008	鉄筋露出
56	100	100	30	1	0.0003	鉄筋露出
57	50	150	30	2	0.0004	鉄筋露出
58	100	100	30	1	0.0003	鉄筋露出
59	100	100	30	1	0.0003	鉄筋露出
60	150	100	30	1	0.0005	鉄筋露出
61	50	150	30	1	0.0002	鉄筋露出
62	50	150	30	2	0.0004	鉄筋露出
63	50	150	30	1	0.0002	鉄筋露出
64	50	150	30	3	0.0006	鉄筋露出
65	50	150	30	1	0.0002	鉄筋露出
66	100	150	30	2	0.0010	鉄筋露出
67	100	100	30	1	0.0003	鉄筋露出
合 計					0.0000	防錆処理無
					0.0080	防錆処理有

側面図 S=1:30

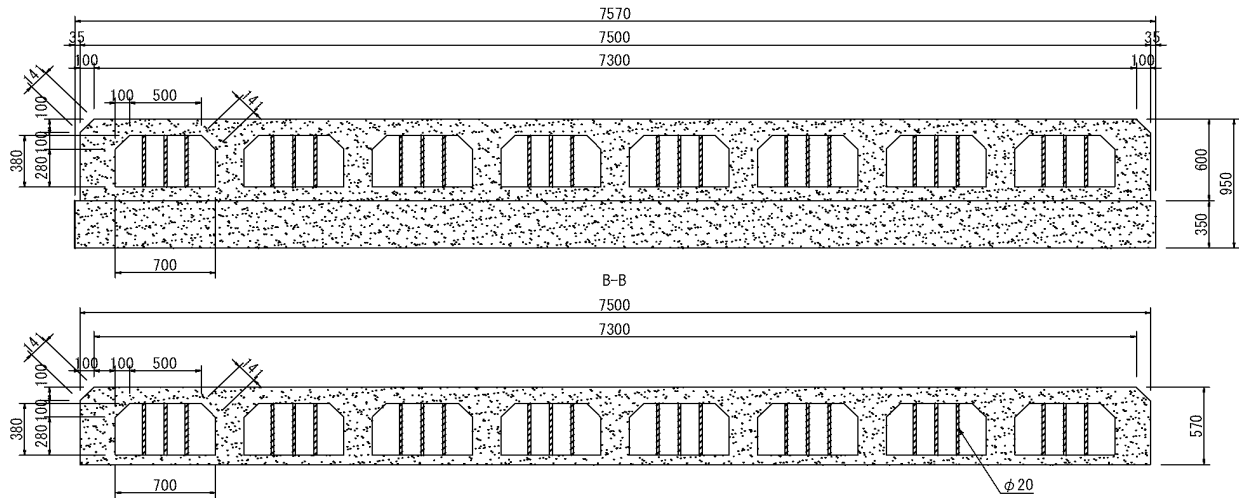


断面図



側面図

A-A



モルタル打設

1) 外面

$$V = \{7.57 \times 0.35 + 7.5 \times 0.6 - 0.1 \times 0.1 \times 1/2 \times 2 - (0.7 \times 0.38 - 0.1 \times 0.1 \times 1/2 \times 2) \times 8\} \times 2 \times 0.005 = 0.051\text{m}^3$$

2) 内面

$$V = \{7.5 \times 0.57 - 0.1 \times 0.1 \times 1/2 \times 2 - (0.7 \times 0.38 - 0.1 \times 0.1 \times 1/2 \times 2) \times 8\} \times 2 \times 0.005 = 0.022\text{m}^3$$

3) 端面

$$V = \{((0.57 - 0.1) \times 2 + 0.141 \times 2 + 7.3) \times 0.15 + (0.28 \times 2 + 0.141 \times 2 + 0.5 + 0.7) \times 0.15 \times 8\} \times 2 \times 0.005 = 0.037\text{m}^3$$

$$\Sigma V = 0.110\text{m}^3$$

・断面修復工

断面修復材（ポリマーセメントモルタル）

防錆処理無

$$\Sigma V = 0.1440 + 0.0285 + 0.110 = 0.283\text{m}^3$$

防錆処理有

$$\Sigma V = 0.7521 + 0.0266 + 0.0080 = 0.787\text{m}^3$$

殻処分

$$\Sigma V = 0.283 + 0.787 = 1.070\text{m}^3$$

補強材 D19×1200 N=3

$$W = 2.25 \times 1.2 \times 3 / 1000 = 0.008 \text{ t}$$

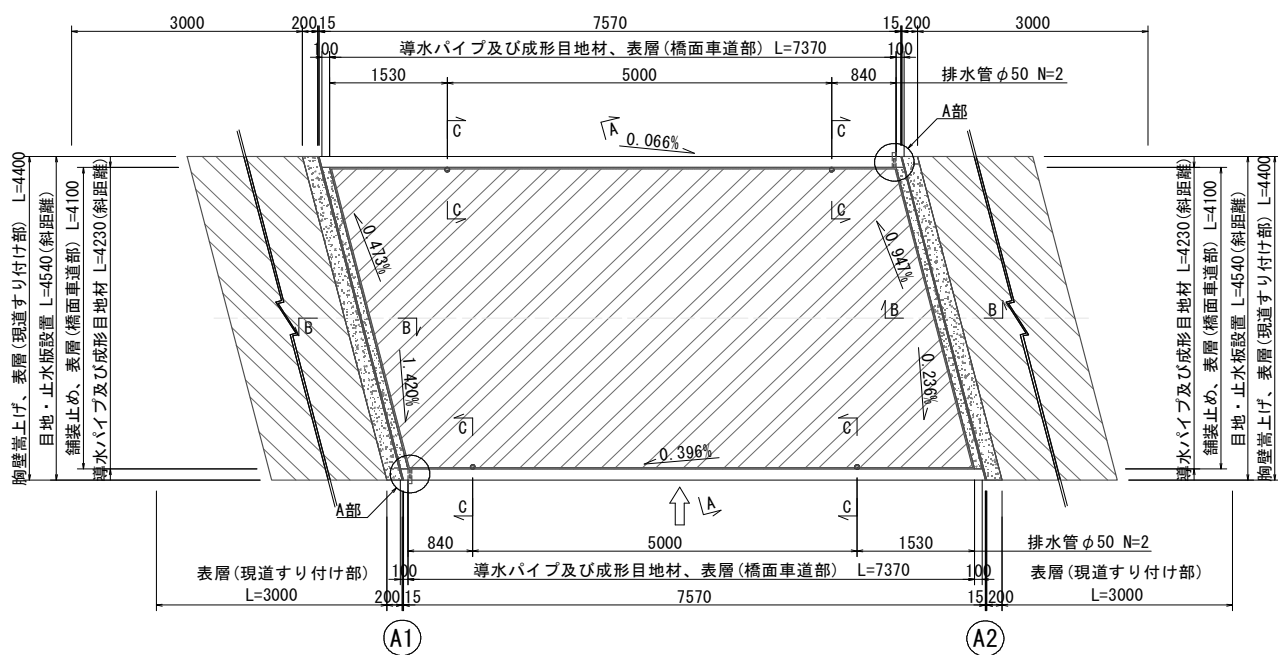
・水切り工

$$L = 7.57 \times 2 = 15.1\text{m}$$

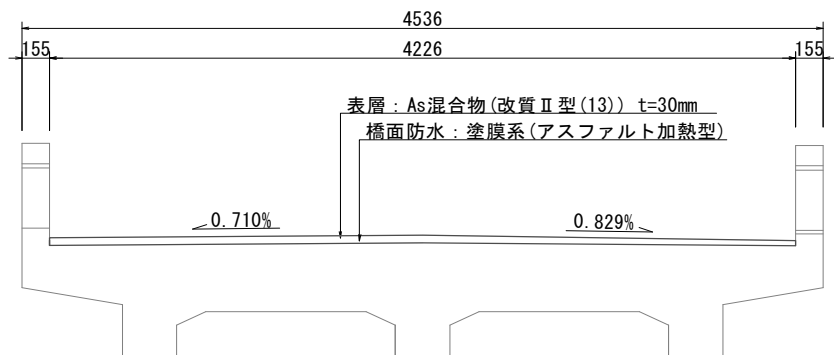
・道路付属構造物塗装工（防護柵縦柵）

$$A = 0.02 \times \pi \times 0.38 \times 3 \times 8 \times 2 = 1.1\text{m}^2$$

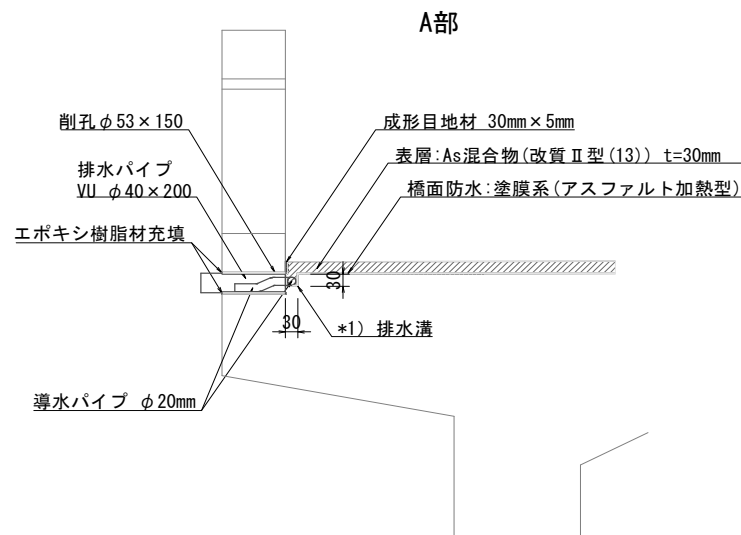
数量計算書  
舗装工



断面図 S=1:25

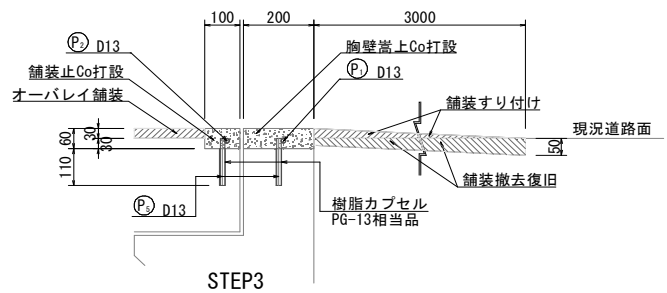
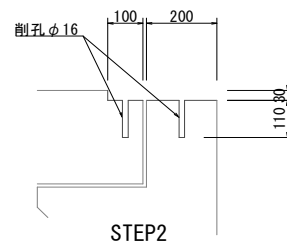
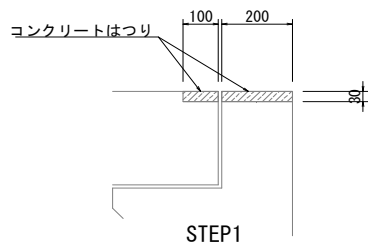


舗装端部構造図 S=1:10

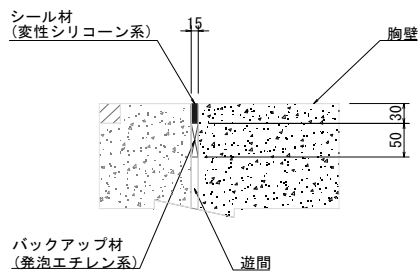


## 舗装止め及び胸壁嵩上げ工要領図

B-B



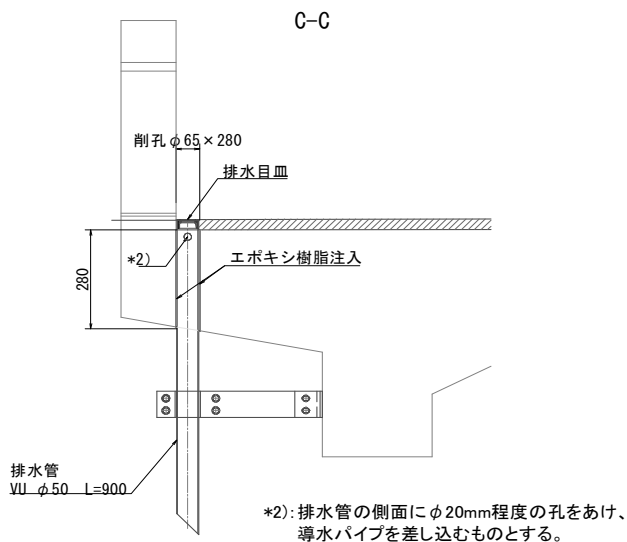
## 伸縮目地工



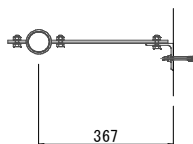
・排水装置工・伸縮装置工

## 排水管設置図

S=1:10



B-B

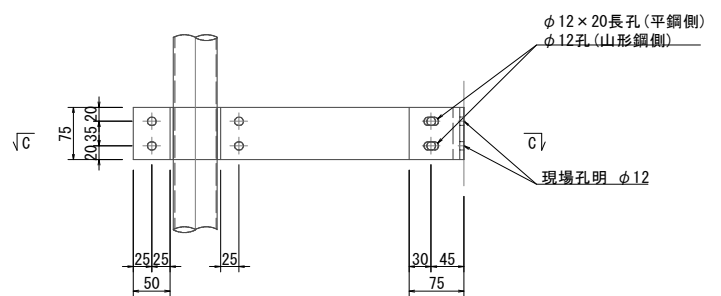


(1管当たり)

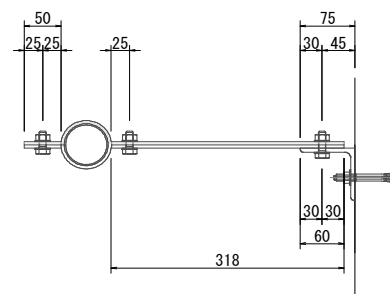
- 1-VU φ50×900
- 2-PL 75×4.5×469
- 1-L 75×75×6×75
- 4-B. N. 2W W<sub>3/8</sub>×25
- 2-B. N. 2W W<sub>3/8</sub>×32
- 2-コンクリートアンカー M10×80
- 1-排水目皿 (ニッケルクロムめっき仕上げ)

## 支持金物詳細図

S=1:5



C-C





・オーバーレイ工

表層（橋面車道部）（改質Ⅱ型(13)、t=30mm）

$$A = 7.37 \times 4.1 = 30.2\text{m}^2$$

表層（現道すり付け部）（再生密粒度As(13)、t=50mm）

$$A = 3.0 \times 4.4 \times 2 = 26.4\text{m}^2$$

舗装版切断（t=50mm）

$$L = 4.4 \times 2 = 8.8\text{m}$$

舗装版破碎（t=50mm）

$$A = 3.0 \times 4.4 \times 2 = 26.4\text{m}^2$$

殻処分（As殻）

$$V = 26.4 \times 0.05 = 1.3\text{m}^3$$

はつり（t=3cm）

$$A = (7.37 + 4.23) \times 2 \times 0.03 = 0.7\text{m}^2$$

殻処分（無筋Co殻）

$$V = 0.7 \times 0.03 = 0.02\text{m}^3$$

塗膜系防水（アスファルト加熱型）

$$A = 7.37 \times 4.1 = 30.2\text{m}^2$$

導水パイプ（耐候性樹脂φ20mm）

$$L = (7.37 + 4.23) \times 2 = 23.2\text{m}$$

成形目地材（5mm×30mm）

$$L = (7.37 + 4.23) \times 2 = 23.2\text{m}$$

鉄筋探査（横向き）

$$A = 0.35 \times 0.5 \times 4 = 0.7\text{m}^2$$

削孔（φ53×150）

$$N = 2\text{孔}$$

排水パイプ

$$L = 0.2 \times 2 = 0.4\text{m}$$

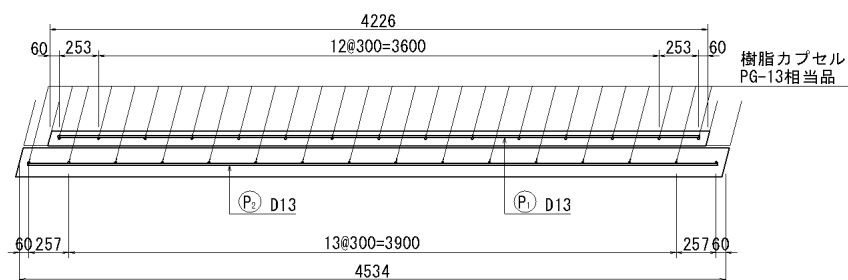
$$N = 0.4 / 4.0 = 1\text{本}$$

エポキシ樹脂材

$$W = \pi / 4 \times (0.053^2 - 0.048^2) \times 0.15 \times 2 \times 1200 = 0.2\text{kg}$$

・舗装止め及び胸壁嵩上工

舗装止め及び胸壁配筋図



はつり (t=3cm) 及び鉄筋探索

$$A = (0.1 \times 4.1 + 0.20 \times 4.4) \times 2 = 2.6\text{m}^2$$

殻処分

$$V = 2.6 \times 0.03 = 0.08\text{m}^3$$

削孔 (φ 16×110)

$$N = (15 + 16) \times 2 = 62\text{孔}$$

樹脂カプセル (PG-13相当品)

$$N = 62\text{本}$$

型枠

1) 側面

$$A = 0.03 \times 4.23 + 0.06 \times 4.23 + 0.06 \times 4.53 \times 2 = 0.92\text{m}^2$$

2) 端面

$$A = 0.2 \times 0.06 \times 2 \times 2 = 0.05\text{m}^2$$

$$\Sigma V = 1.0\text{m}^2$$

鉄筋

記号	径	長さ (mm)	本数	単位質量 (kg/m)	1本当り質量 (kg)	質量 (kg)	摘要
P1	D13	4120	2	0.995	4.10	8	
P2	D13	4430	2	0.995	4.41	9	
P3	D13	140	62	0.995	0.14	9	
				合計	D13	26 kg	

コンクリート

$$V = (0.1 \times 4.1 \times 0.06 + 0.2 \times 4.4 \times 0.06) \times 2 = 0.15\text{m}^3$$

・排水装置工

排水管 (硬質塩化ビニル管 VU φ 50)

$$L = 0.9 \times 4 = 3.6\text{m}$$

$$N = 3.6 / 4.0 = 1.0\text{本}$$

鉄筋探索 (下向き)

$$A = 0.5 \times 0.5 \times 4 = 1.0\text{m}^2$$

削孔 (φ 65×280)

$$N = 4.0\text{孔}$$

エポキシ樹脂系注入材

$$W = (0.065^2 - 0.06^2) \times \pi \div 4 \times 0.28 \times 4 \times 1200$$

=0.66kg

排水管支持金物

種 別	寸 法 (mm)		数 量	質 量 (kg)			材 質	摘 要
	断 面	長 さ		単位質量	1個当り	質 量		
L	75×75×6	75	4	6.850	0.514	2	SS400	
PL	75 × 4.5	469	8	2.650	1.243	10	〃	
Bolt	W3/8	25	16					
Nut	W3/8		16					
Washa	W3/8		32					
Bolt	W3/8	32	8					
Nut	W3/8		8					
Washa	W3/8		16					
Anc	M10	80	8					

排水目皿（ニッケルクロームめっき）

N=

=4.0個

・伸縮目地工

(a) シール材

$$L = 4.54 \times 2$$

=9.1m

$$W = 9.1 \times 0.015 \times 0.03 \times 1400$$

=5.7kg

(b) バックアップ材

$$L = 4.54 \times 2$$

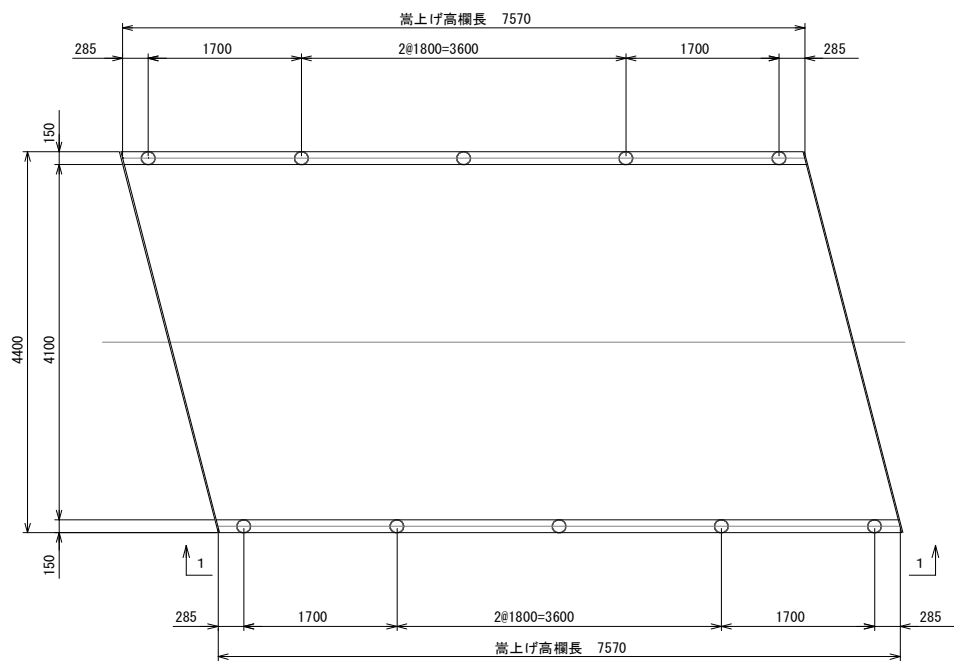
=9.1m

$$W = 9.1 \times 0.015 \times 0.05 \times 1000$$

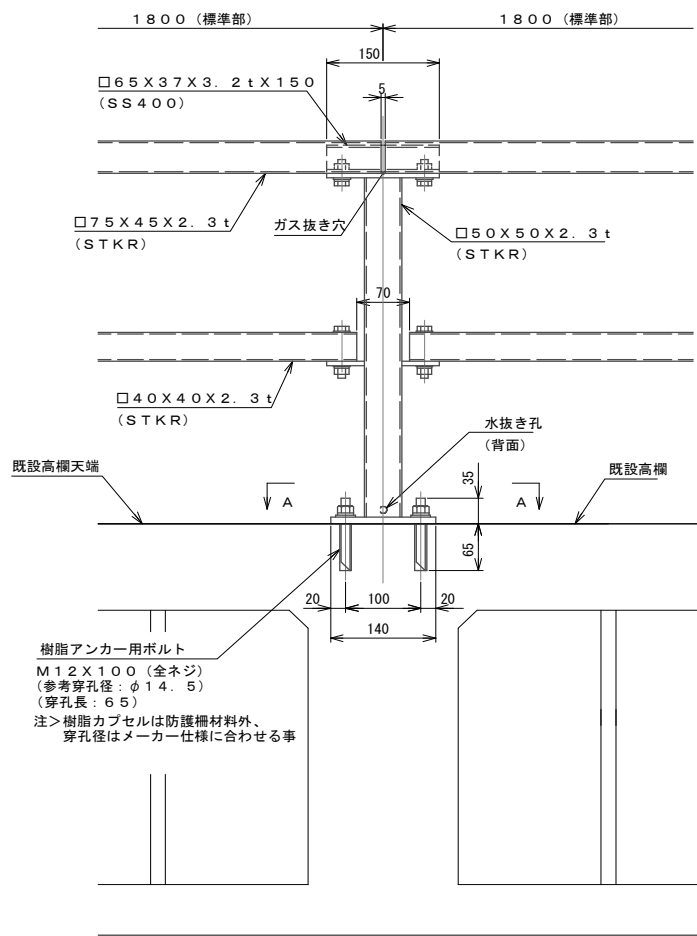
=6.80

数量計算書  
橋梁附属物工

平面割付図



標準部



・橋梁用防護柵工

防護柵延長

$$L = 7.57 \times 2 = 15.1\text{m}$$

鉄筋探査（下向き）

$$A = 0.15 \times 0.5 \times 5 \times 2 = 0.8\text{m}^2$$

削孔  $\phi 16 \times 65$

$$N = 4 \times 5 \times 2 = 40\text{孔}$$

樹脂カプセル D13用

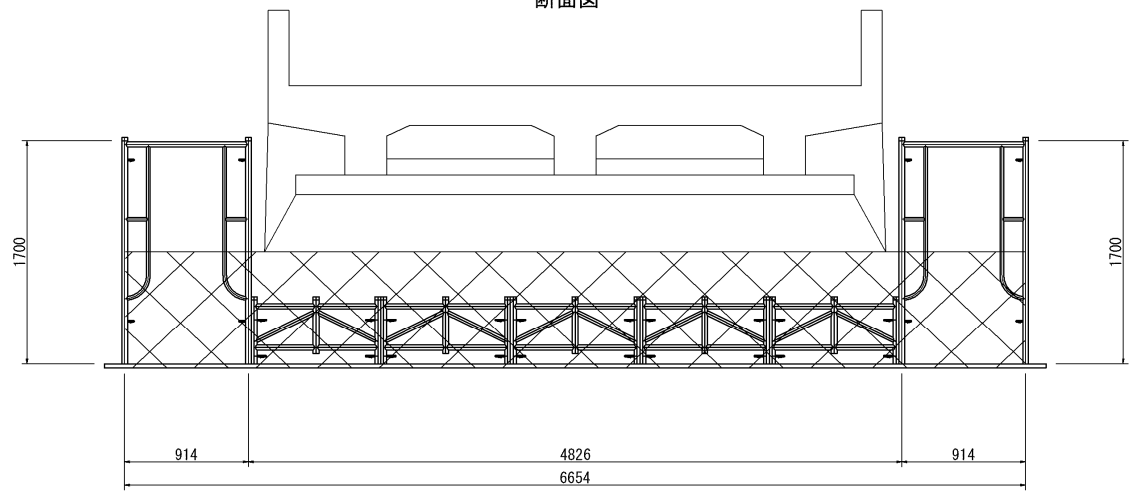
$$N = 4 \times 5 \times 2 = 40\text{本}$$

アンカー D13×140

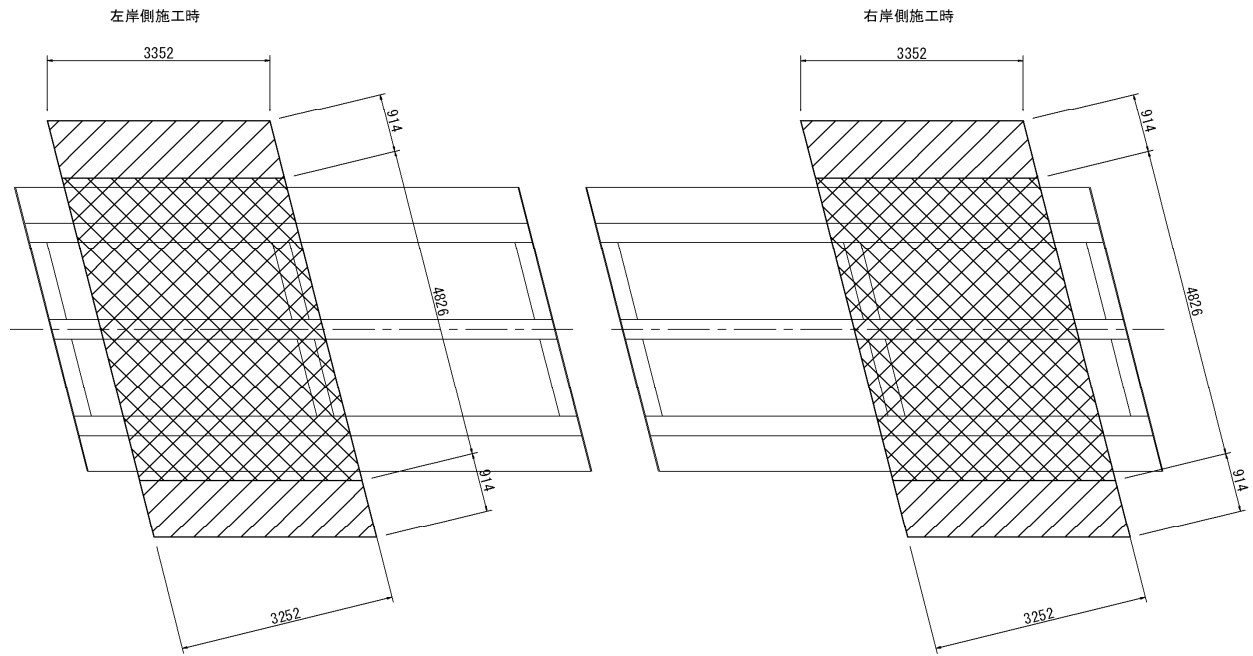
$$W = 4 \times 5 \times 2 = 40\text{本}$$

数量計算書  
仮設工

断面図



平面図



(a) A1側施工時

$$V = 0.914 \times 1.7 \times 2 + 4.826 \times 0.515 = 5.6 \text{ 掛m}^2$$

(b) A2側施工時

$$V = 0.914 \times 1.7 \times 2 + 4.826 \times 0.515 = 5.6 \text{ 掛m}^2$$

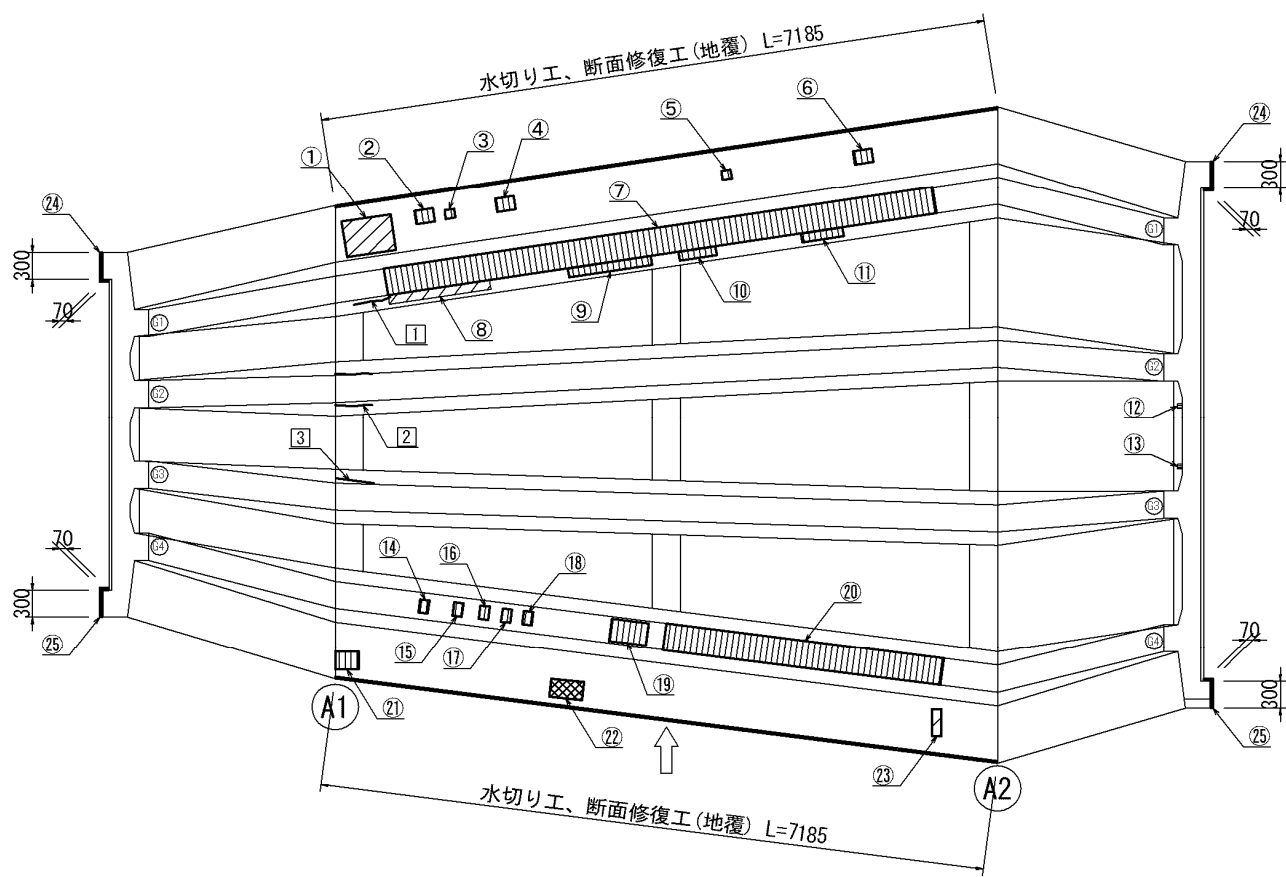
---

$$\Sigma V = 11.2 \text{ 掛m}^2$$

【稻荷橋】

数量計算書  
橋梁補修工

桁下面図



・断面修復工

(a) 上部工

No	幅 W(mm)	長さ L(mm)	深さ t(mm)	体積(m <sup>3</sup> )	備考
1	400	530	50	0.0106	うき
2	150	200	50	0.0015	鉄筋露出
3	100	100	50	0.0005	鉄筋露出
4	150	200	50	0.0015	鉄筋露出
5	100	100	50	0.0005	鉄筋露出
6	150	200	50	0.0015	鉄筋露出
7	300	6000	50	0.0900	鉄筋露出
8	100	1100	50	0.0055	うき
9	100	900	50	0.0045	鉄筋露出
10	100	400	50	0.0020	鉄筋露出
11	100	450	50	0.0023	鉄筋露出
12	50	50	50	0.0001	鉄筋露出
13	50	50	50	0.0001	鉄筋露出
14	150	100	50	0.0008	鉄筋露出
15	150	100	50	0.0008	鉄筋露出
16	150	100	50	0.0008	鉄筋露出
17	150	100	50	0.0008	鉄筋露出

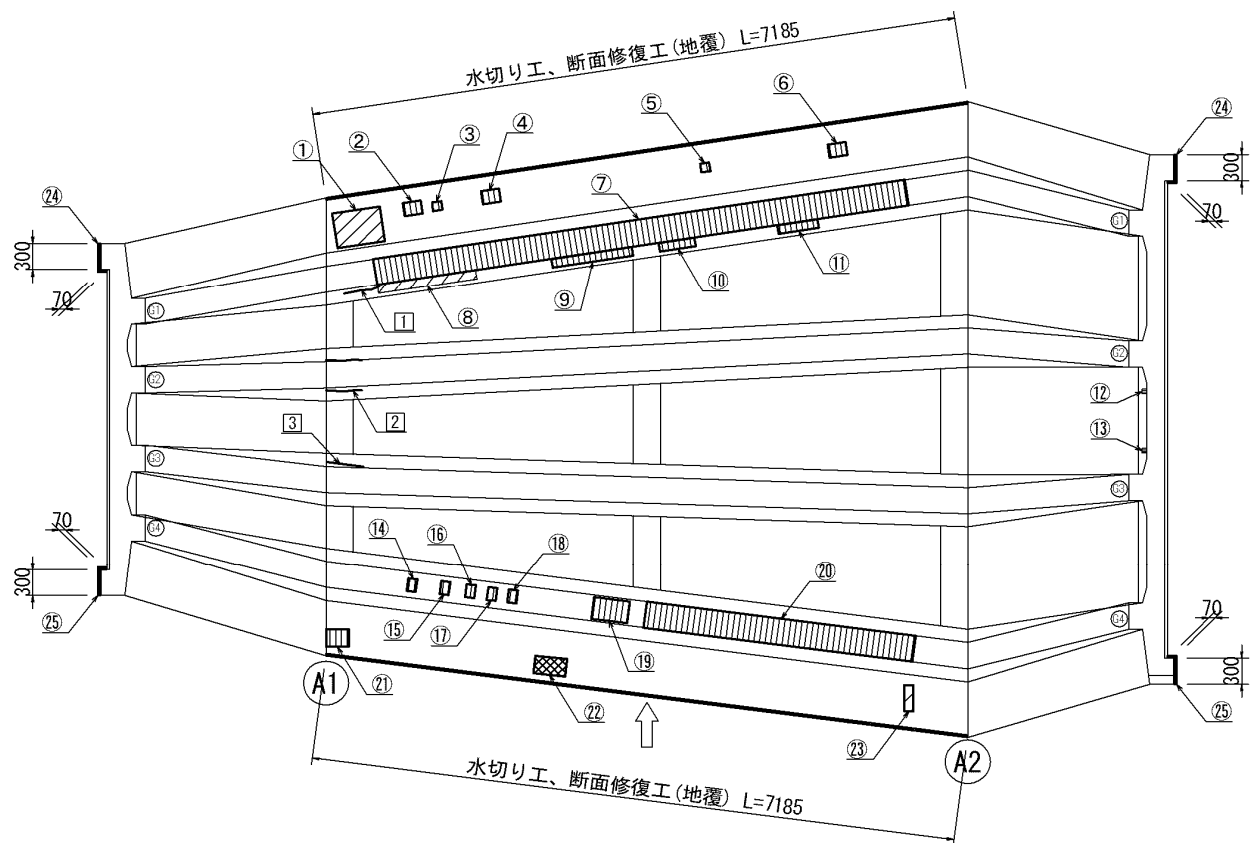


No	幅 W(mm)	長さ L(mm)	深さ t(mm)	体積(m <sup>3</sup> )	備考
18	150	100	50	0.0008	鉄筋露出
19	200	350	50	0.0035	鉄筋露出
20	200	3000	50	0.0300	鉄筋露出
21	200	250	50	0.0025	鉄筋露出
22	200	350	20	0.0014	断面欠損
23	100	300	50	0.0015	うき
24	370	7185	5	0.0133	骨材露出
25	370	7185	5	0.0133	骨材露出
合 計				0.0280	防錆処理無
				0.1621	防錆処理有

断面修復材（ポリマーセメントモルタル）

防錆処理無		
ΣV＝		＝ 0.028m3
防錆処理有		
ΣV＝		＝ 0.162m3
殻運搬		
ΣV＝ 0.028+0.162		＝ 0.190m3

・ ひび割れ注入工



No	幅 W(mm)	延長 L(mm)	深さ t(mm)	体積(m <sup>3</sup> )	単重(kg/m <sup>3</sup> )	補修材(kg)	備 考
1	0.2	400	100.0	0.000008	1150	0.011	注入材(ロス率15%)
	30.0	400	2.0	0.000024	1700	0.056	シール材(ロス率37%)
2	0.2	400	100.0	0.000008	1150	0.011	注入材(ロス率15%)
	30.0	400	2.0	0.000024	1700	0.056	シール材(ロス率37%)
3	0.2	400	100.0	0.000008	1150	0.011	注入材(ロス率15%)
	30.0	400	2.0	0.000024	1700	0.056	シール材(ロス率37%)
合 計		1200	－	0.000024	－	0.033	注入材
		1200	－	0.000072	－	0.168	シール材

注入延長  
 $\Sigma L =$  = 1.2m

注入材  
 $\Sigma W1 =$  = 0.033kg  
 $\Sigma W2 = 0.02 \times 1.2 \div 0.3$  = 0.080kg  
= 0.113kg

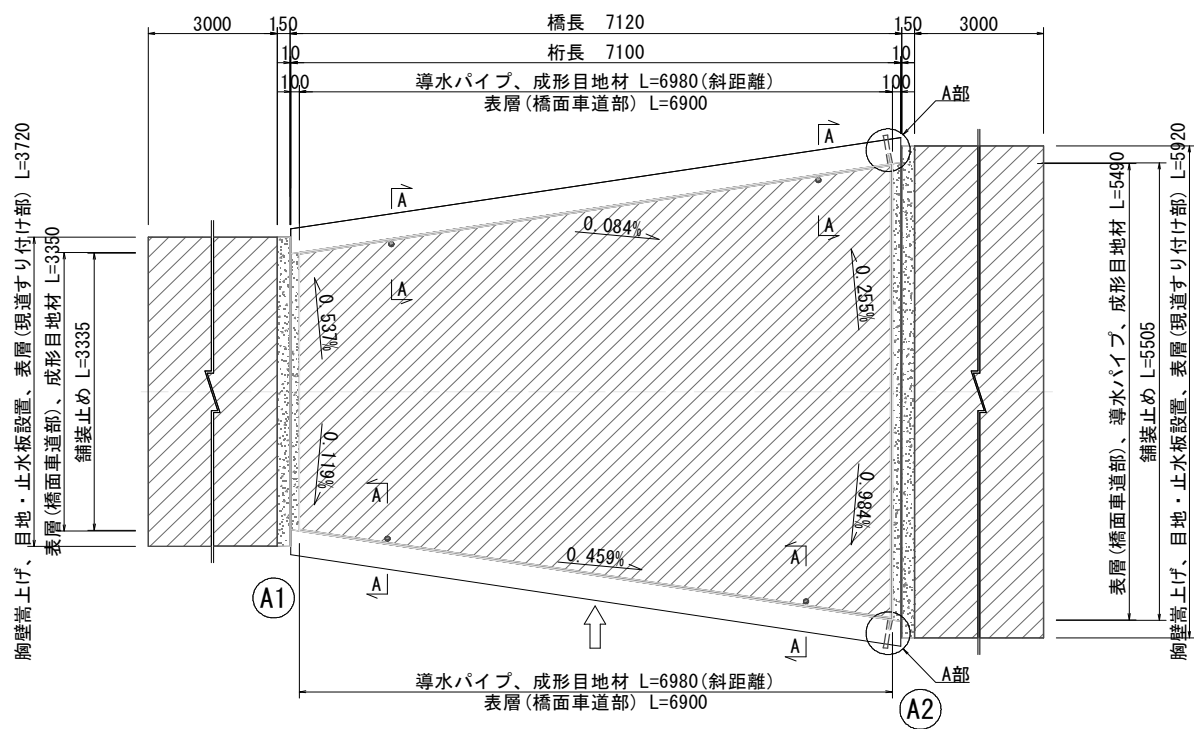
シール材  
 $\Sigma W =$  = 0.168kg

低圧注入器具  
 $N = 1.2 \div 0.3$  = 4個

・水切り工  
 $L = 7.185 \times 2$  = 14.4m

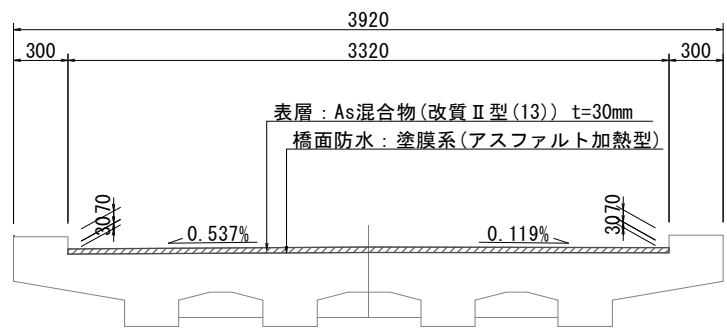
数量計算書  
舗装工

橋面図 S=1:50

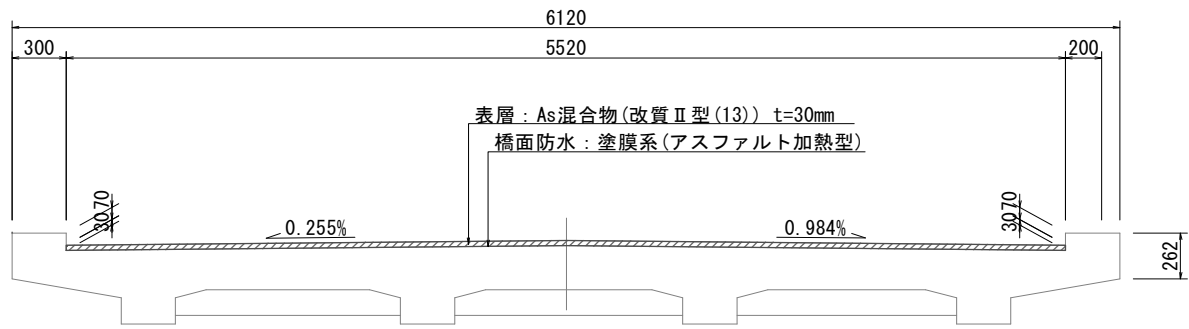


断面図 S=1:25

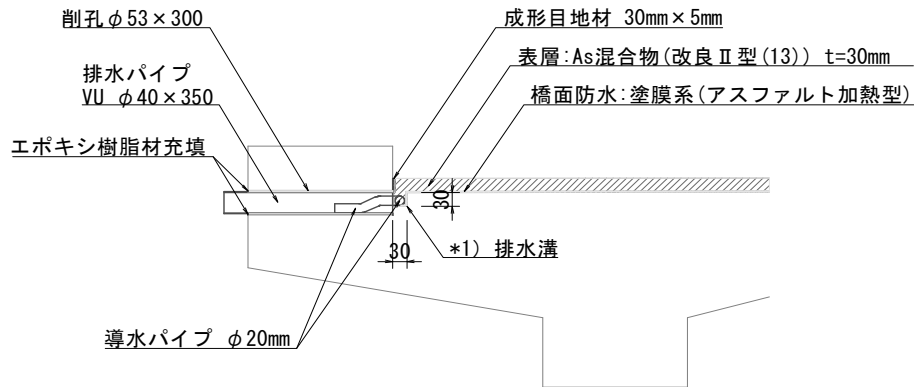
A1側



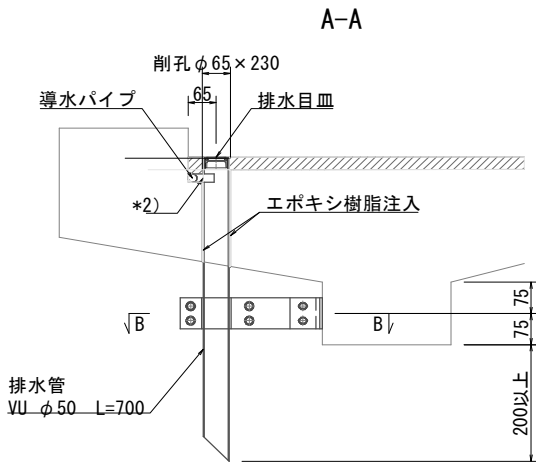
A2側



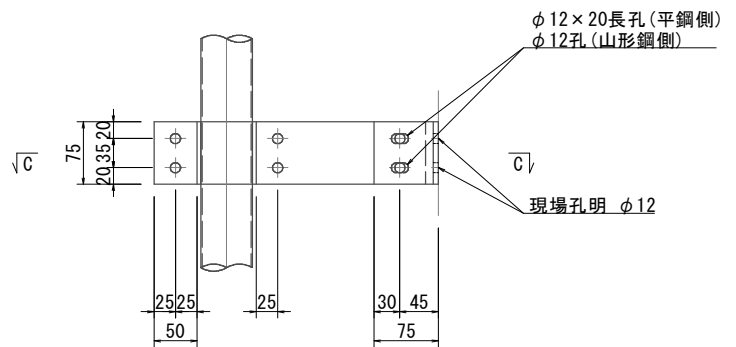
# 舗装端部構造図 S=1:10



## 排水管設置図 S=1:10

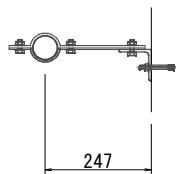


## 支持金物詳細図 S=1:5

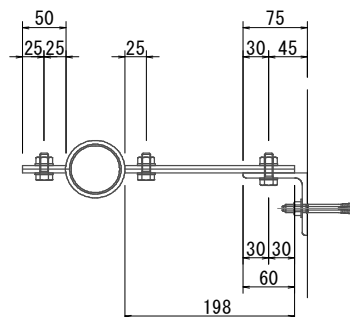


\*2): 排水管の側面にφ20mm程度の孔をあけ、  
導水パイプを差し込むものとする。

## B-B



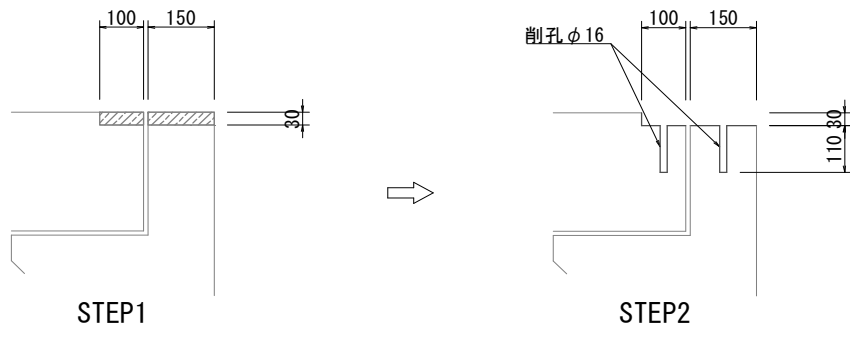
## C-C



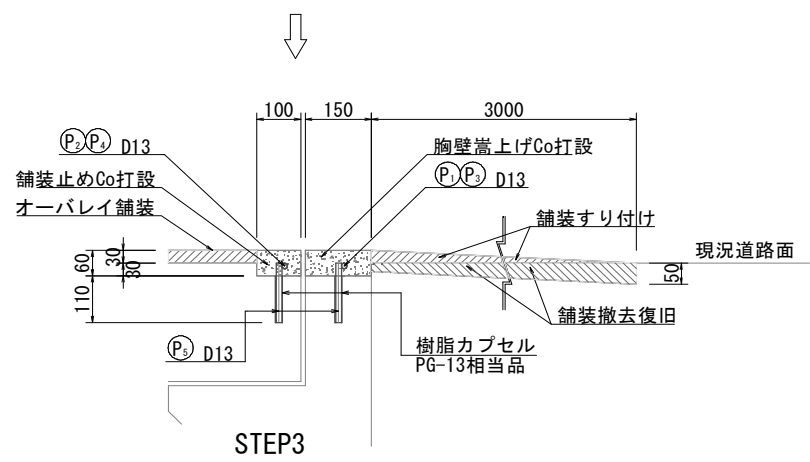
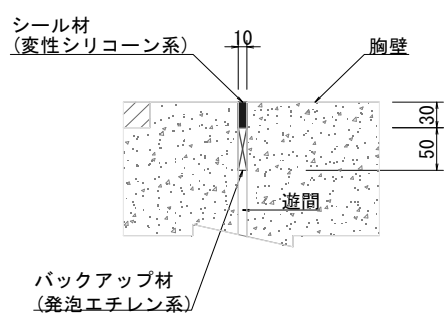
(1箇所当り)

- 1-VU φ50×700
- 2-PL 75×4.5×349
- 1-L 75×75×6×75
- 4-B. N. 2W W<sub>3/8</sub>×25
- 2-B. N. 2W W<sub>3/8</sub>×32
- 2-コンクリートアンカー M10×80
- 1-排水目皿 (ニッケルクロムめっき仕上げ)

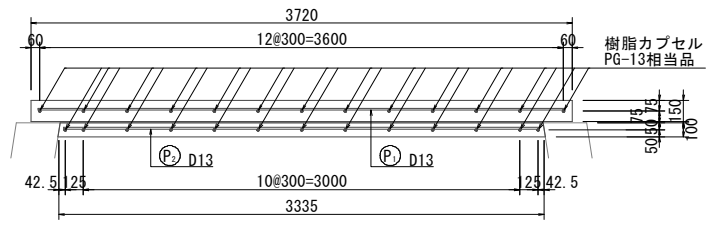
舗装止め及び胸壁嵩上げ工要領図



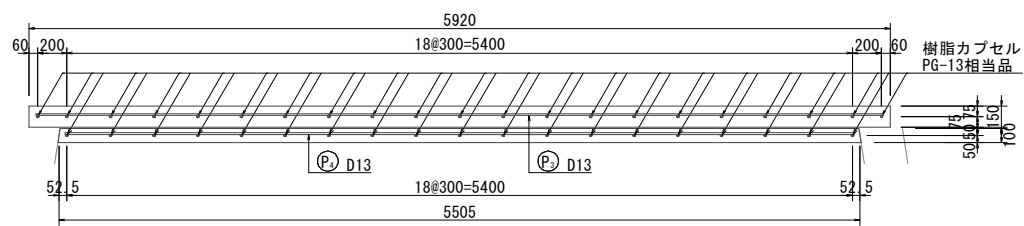
伸縮目地工



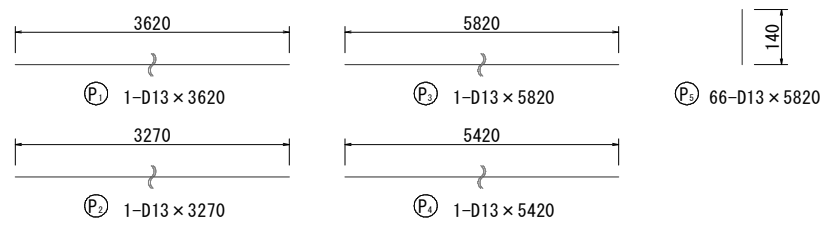
A1側



A2側



鉄筋加工図 S=1:10



・オーバーレイ工

車道（橋面車道部）（改質Ⅱ型(13)、t=30mm）

$$A = (3.35 + 5.49) \times 1/2 \times 6.9 = 30.5\text{m}^2$$

車道（現道すり付け部）（改質Ⅱ型(13)、t=50mm）

$$A = 3.72 \times 3.0 + 5.92 \times 3.0 = 28.9\text{m}^2$$

舗装版切断（t=50mm）

$$L = 3.72 + 5.92 = 9.6\text{m}$$

舗装版破碎（t=50mm）

$$A = 3.72 \times 3.0 + 5.92 \times 3.0 = 28.9\text{m}^2$$

殻処分（As殻）

$$V = 28.9 \times 0.05 = 1.4\text{m}^3$$

はつり（t=3cm）

$$A = 0.03 \times (6.98 \times 2 + 5.49) = 0.6\text{m}^2$$

殻処分（無筋Co殻）

$$V = 0.6 \times 0.03 = 0.02\text{m}^3$$

塗膜系防水（アスファルト加熱型）

$$A = (3.35 + 5.49) \times 1/2 \times 6.9 = 30.5\text{m}^2$$

導水パイプ（耐候性樹脂φ20mm）

$$L = 6.98 \times 2 + 5.49 = 19.5\text{m}$$

成形目地材（5mm×30mm）

$$L = 6.98 \times 2 + 5.49 + 3.35 = 22.8\text{m}$$

削孔（φ53×300）

$$N = 2\text{孔}$$

排水パイプ

$$L = 0.35 \times 2 = 0.7\text{m}$$

$$N = 0.7 / 4.0 = 1\text{本}$$

エポキシ樹脂材

$$W = \pi / 4 \times (0.053^2 - 0.048^2) \times 0.3 \times 2 \times 1200 = 0.3\text{kg}$$

・舗装止工及び胸壁嵩上工

はつり（t=3cm）及び鉄筋探査

$$\text{A1側} : A = 0.1 \times 3.335 + 0.15 \times 3.72 = 0.89\text{m}^2$$

$$\text{A2側} : A = 0.1 \times 5.505 + 0.15 \times 5.92 = 1.44\text{m}^2$$

---


$$\Sigma A = 2.33\text{m}^2$$

殻処分

$$V = 2.3 \times 0.03 = 0.07\text{m}^3$$

削孔（φ16×110）

$$\text{A1側} : N = 13 + 13 = 26\text{孔}$$

$$\text{A2側} : N = 21 + 19 = 40\text{孔}$$

---


$$\Sigma N = 66\text{孔}$$

樹脂カプセル（PG-13相当品）

$$N = 66\text{本}$$

## 型枠

### 1) 側面

$$A1側 : A = 0.03 \times 3.335 + 0.06 \times 3.335 + 0.06 \times 3.72 \times 2 = 0.75m^2$$

$$A2側 : A = 0.03 \times 5.505 + 0.06 \times 5.505 + 0.06 \times 5.92 \times 2 = 1.21m^2$$

### 2) 端面

$$A1側 : A = 0.15 \times 0.06 \times 2 = 0.02m^2$$

$$A2側 : A = 0.15 \times 0.06 \times 2 = 0.02m^2$$

$$\Sigma A = 2.00m^2$$

## 鉄筋

記号	径	長さ (mm)	本数	単位質量 (kg/m)	1本当り質量 (kg)	質 量 (kg)	摘 要
P1	D13	3620	1	0.995	3.60	4	
P2	D13	3270	1	0.995	3.25	3	
P3	D13	5820	1	0.995	5.79	6	
P4	D13	5420	1	0.995	5.39	5	
P5	D13	140	65	0.995	0.14	9	
合 計				D13	27 kg		

## コンクリート

$$A1側 : V = 0.1 \times 3.335 \times 0.06 + 0.15 \times 3.72 \times 0.06 = 0.05m^3$$

$$A2側 : V = 0.1 \times 5.505 \times 0.06 + 0.15 \times 5.92 \times 0.06 = 0.09m^3$$

$$\Sigma A = 0.14m^3$$

## ・排水装置工

### (a) 排水管 (硬質塩化ビニル管 VU φ 50)

$$L = 0.7 \times 4 = 2.8m$$

$$N = 2.8 / 4.0 = 1本$$

### (b) 削孔工 (φ 65 × 230)

$$N = 4孔$$

### (c) エポキシ樹脂系注入材

$$W = (0.065^2 - 0.06^2) \times \pi / 4 \times 0.23 \times 4 \times 1200 = 0.54kg$$

### (d) 排水管支持金物

種 別	寸 法 (mm)		数 量	質 量 (kg)			材 質	摘 要
	断 面	長 さ		単位質量	1個当り	質 量		
L	75 × 75 × 6	75	4	6.850	0.514	2	SS400	
PL	75 × 4.5	349	8	2.650	0.925	7	〃	
Bolt	W3/8	25	16					
Nut	W3/8		16					
Washa	W3/8		32					
Bolt	W3/8	32	8					
Nut	W3/8		8					
Washa	W3/8		16					
Anc	M10	80	8					

### (e) 排水目皿 (ニッケルクロームめっき)

$$N = 4個$$

・伸縮目地工

(a) シール材

$$L = 3.72 + 5.92 = 9.6\text{m}$$

$$W = 9.6 \times 0.01 \times 0.03 \times 1400 = 4.0\text{kg}$$

(b) バックアップ材

$$L = 3.72 + 5.92 = 9.6\text{m}$$

$$W = 9.6 \times 0.01 \times 0.05 \times 1000 = 4.80$$

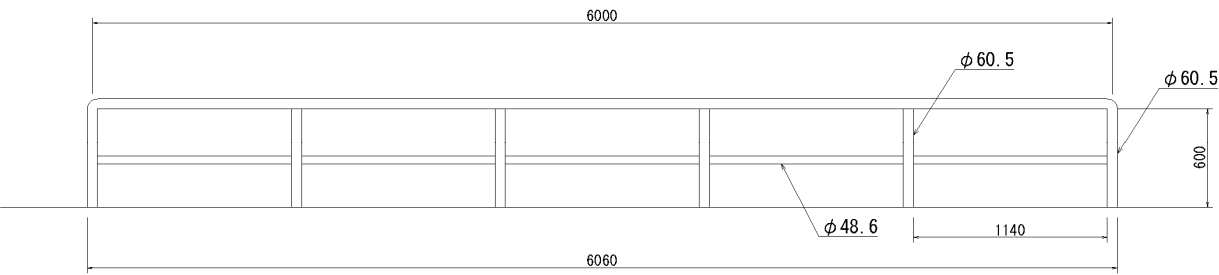


数量計算書

橋梁付属物工

・橋梁用防護柵工

橋梁用防護柵撤去



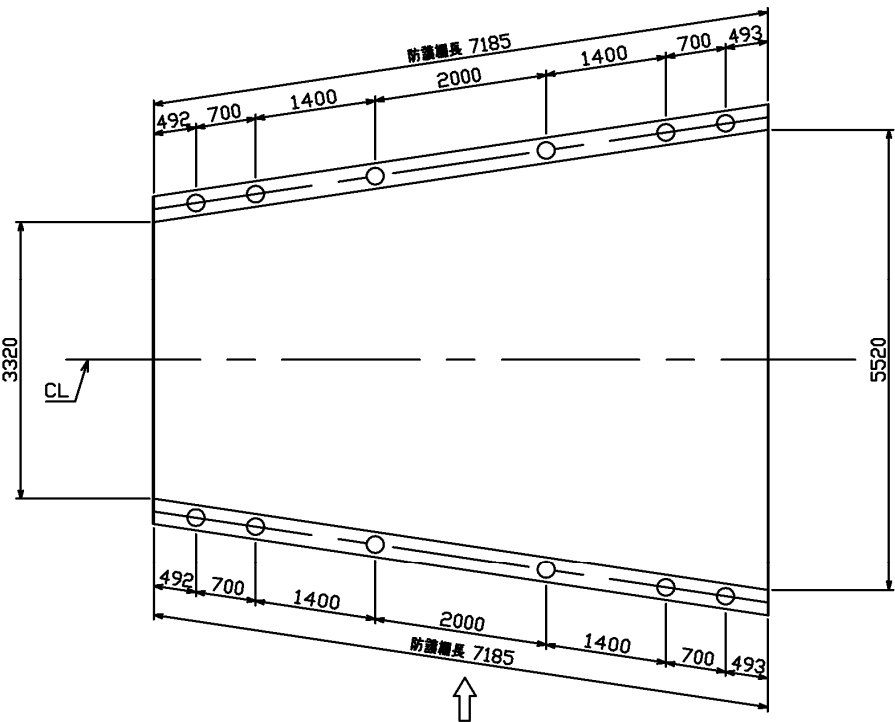
撤去延長

$L = 6.0 \times 2 = 12.0\text{m}$

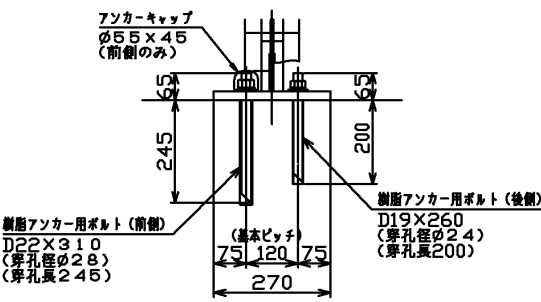
廃材 ( ϕ 60.5、t=2.3、単重  $\gamma$  =3.3kg/m ϕ 48.6、t=2.3、2.63kg/m)

$W = \{3.3 \times (6.06 + 0.6 \times 6) + 2.63 \times 1.14 \times 5\} \times 2 / 1000 = 0.094\text{t}$

橋梁用防護柵設置



定着部



防護柵延長

$$L = 7.185 \times 2 = 14.4\text{m}$$

鉄筋探査（下向き）

$$A = 0.3 \times 0.5 \times 6 \times 2 = 1.8\text{m}^2$$

削孔  $\phi 24 \times 200$

$$N = 2 \times 6 \times 2 = 24\text{孔}$$

削孔  $\phi 28 \times 245$

$$N = 2 \times 6 \times 2 = 24\text{孔}$$

樹脂カプセル D19用

$$N = 2 \times 6 \times 2 = 24\text{本}$$

樹脂カプセル D22用

$$N = 2 \times 6 \times 2 = 24\text{本}$$

アンカー D19×260、D22×310

$$W1 = 2.25 \times 0.26 \times 24 / 1000 = 0.014\text{ t}$$

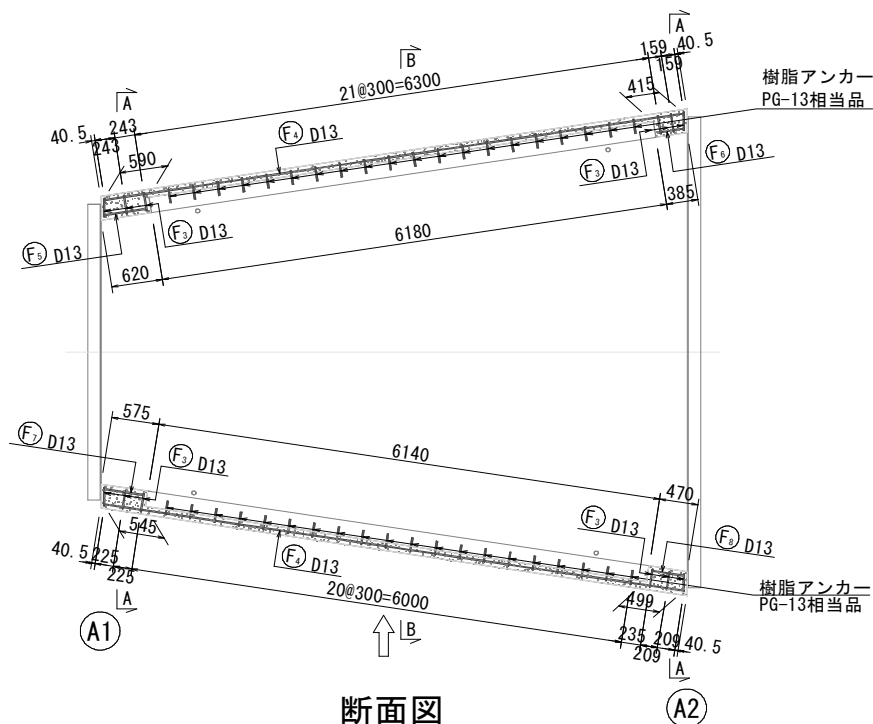
$$W2 = 3.04 \times 0.31 \times 24 / 1000 = 0.023\text{ t}$$

---


$$\Sigma A = 0.037\text{ t}$$

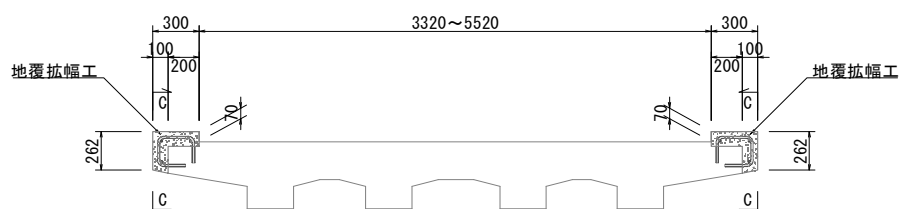
・地覆拡幅工

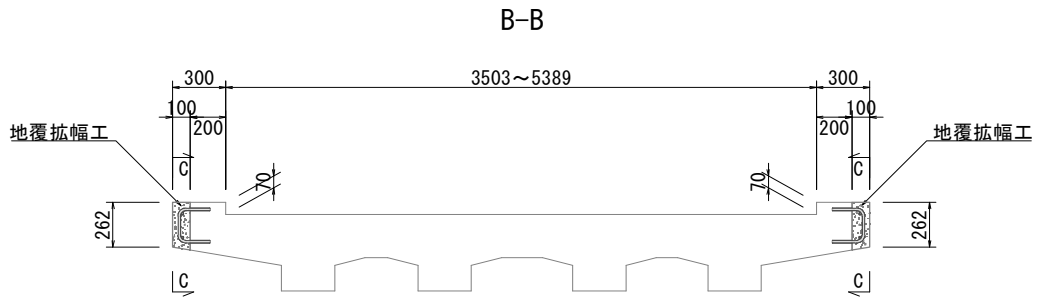
## 平面図



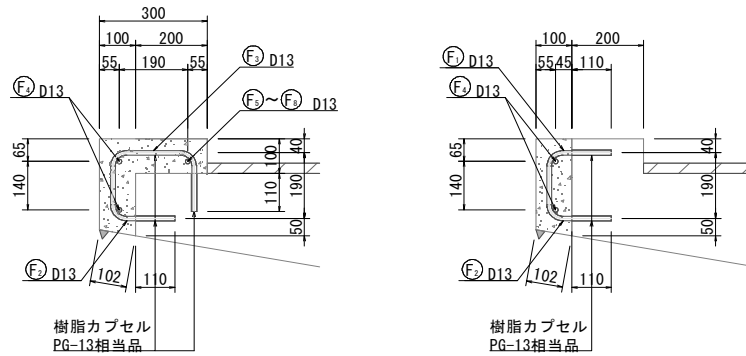
## 断面図

A-A

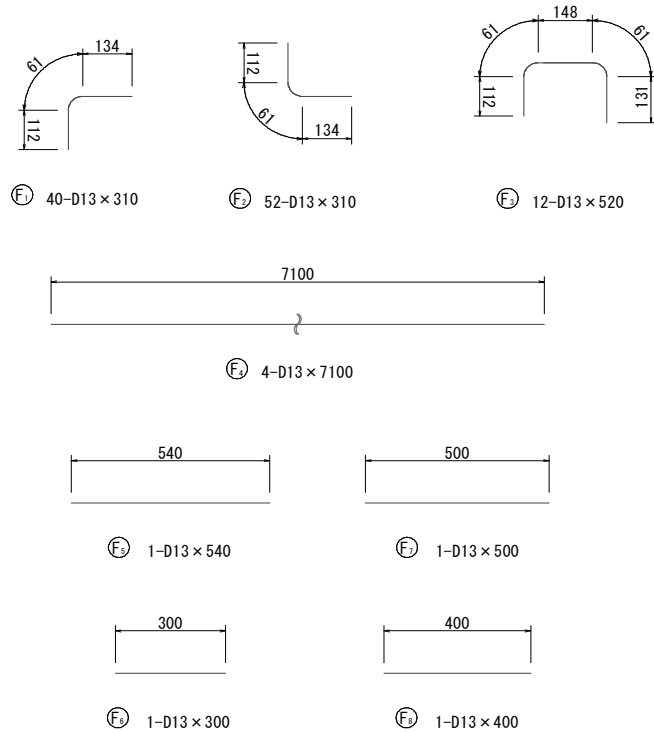




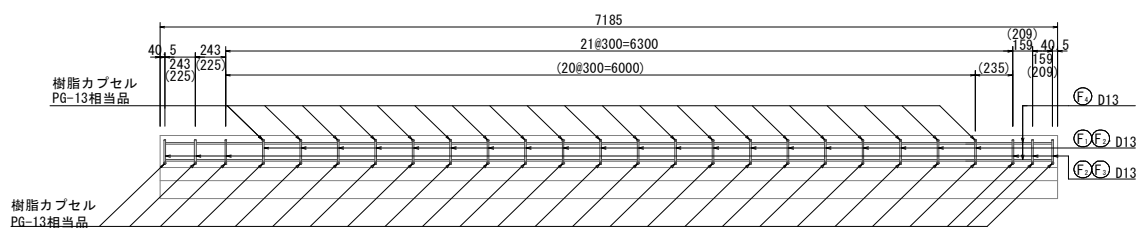
地覆配筋図 S=1:10



鉄筋加工図



C-C



(A1)

注) ( )内の数値は、上流側を表す。

(A2)

## 鉄筋探査工及びチッピング工

## 1) 橋面

$$\text{上流側 : } A = (0.575 + 0.545) \times 1/2 \times 0.2 + 0.2 \times 0.1 + (0.47 + 0.499) \times 1/2 \times 0.2 + 0.2 \times 0.1 = 0.25\text{m}^2$$

$$\text{下流側 : } A = (0.62 + 0.59) \times 1/2 \times 0.2 + 0.2 \times 0.1 + (0.385 + 0.415) \times 1/2 \times 0.2 + 0.2 \times 0.1 = 0.24\text{m}^2$$

$$\Sigma A1 = 0.49\text{m}^2$$

## 2) 側面

$$\text{上流側 : } A = 0.18 \times (0.545 + 0.499) + 0.28 \times 6.14 = 1.91\text{m}^2$$

$$\text{下流側 : } A = 0.18 \times (0.59 + 0.415) + 0.28 \times 6.18 = 1.91\text{m}^2$$

$$\Sigma A2 = 3.82\text{m}^2$$

$$A1 + A2 = 0.49 + 3.82 = 4.31\text{m}^2$$

削孔 (φ 16×110)

## 1) 橋面

$$N = 3 \times 2 \times 2 = 12\text{孔}$$

## 2) 側面

$$N = (20 \times 2 + 6) \times 2 = 92\text{孔}$$

$$\Sigma N = 104\text{孔}$$

## (c) 樹脂カプセル(PG-13相当品)

$$N = 104\text{本}$$

型枠

## 1) 側面

$$\text{上流側 : } A = 0.262 \times 7.185 + 0.07 \times (0.575 + 0.470) = 1.96\text{m}^2$$

$$\text{下流側 : } A = 0.262 \times 7.185 + 0.07 \times (0.62 + 0.385) = 1.95\text{m}^2$$

## 2) 端面

$$\text{上流側 : } A = \{(0.262 + 0.28) \times 1/2 \times 0.1 + 0.2 \times 0.1\} \times 2 = 0.09\text{m}^2$$

$$\text{下流側 : } A = \{(0.262 + 0.28) \times 1/2 \times 0.1 + 0.2 \times 0.1\} \times 2 = 0.09\text{m}^2$$

## 3) 下面

$$\text{上流側 : } A = 0.102 \times 7.185 = 0.73\text{m}^2$$

$$\text{下流側 : } A = 0.102 \times 7.185 = 0.73\text{m}^2$$

$$\Sigma A = 5.55\text{m}^2$$

## 鉄筋

記号	径	長さ	本数	単位質量	1本当り質量	質量	摘要
		(mm)		(kg/m)	(kg)	(kg)	
F1	D13	310	40	0.995	0.31	12	
F2	D13	310	52	0.995	0.31	16	
F3	D13	520	12	0.995	0.52	6	
F4	D13	7100	4	0.995	7.06	28	
F5	D13	540	1	0.995	0.54	1	
F6	D13	300	1	0.995	0.30	1	
F7	D13	500	1	0.995	0.50	1	
F8	D13	400	1	0.995	0.40	1	
合 計					D13	66 kg	

## コンクリート

$$\text{上流側 : } V = (0.262 + 0.28) \times 1/2 \times 0.1 \times 7.185 + 0.2 \times 0.1 \times \{(0.575 + 0.545) \times 1/2 + (0.47 + 0.499) \times 1/2\} = 0.22\text{m}^3$$

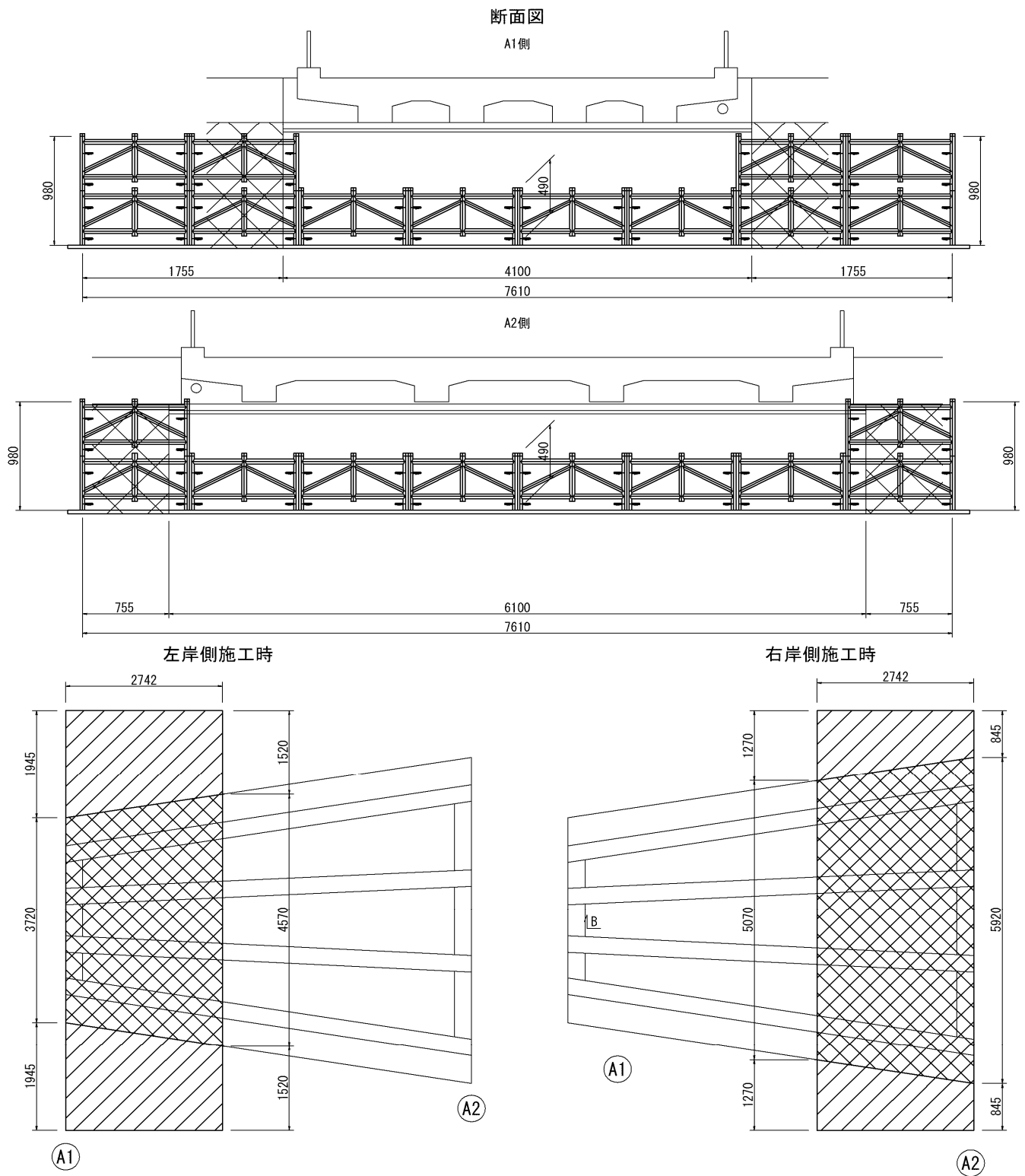
$$\text{下流側 : } V = (0.262 + 0.28) \times 1/2 \times 0.1 \times 7.185 + 0.2 \times 0.1 \times \{(0.59 + 0.62) \times 1/2 + (0.415 + 0.385) \times 1/2\} = 0.21\text{m}^3$$

$$\Sigma V = 0.43\text{m}^3$$

# 数量計算書

## 仮設工

### ・足場工



(a) A1側施工時

$$V = 0.98 \times 1.755 \times 2 + 0.49 \times 4.100$$

$$= 5.4 \text{ 掛 } m^2$$

(b) A2側施工時

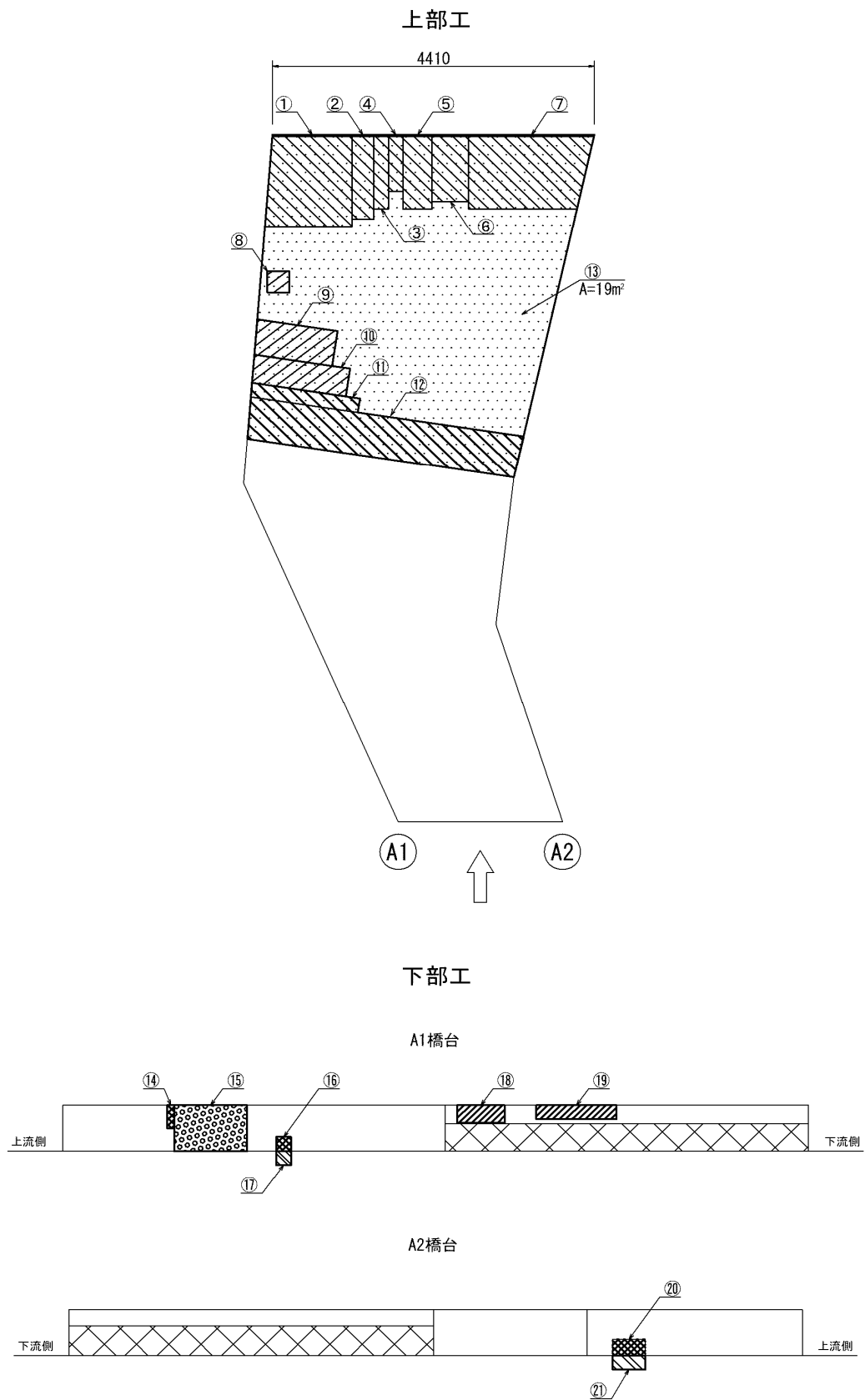
$$V = 0.98 \times 0.755 \times 2 + 0.49 \times 6.100$$

$$= 4.5 \text{ 掛 } m^2$$

$$\Sigma V = 9.9 \text{ 掛 } m^2$$

【南日吉橋】

数量計算書  
橋梁補修工



・ 断面修復工

(a) 上部工

No	幅 W(mm)	長さ L(mm)	深さ t(mm)	体積(m³)	備考
1	1300	1140	40	0.0593	鉄筋露出
2	1200	300	40	0.0144	鉄筋露出
3	1050	200	40	0.0084	鉄筋露出
4	800	200	40	0.0064	鉄筋露出
5	1050	400	40	0.0168	鉄筋露出
6	950	500	40	0.0190	鉄筋露出
7	1050	1600	40	0.0672	鉄筋露出
8	300	300	40	0.0036	うき
9	500	1100	40	0.0220	うき
10	400	1320	40	0.0211	うき
11	200	1490	40	0.0119	鉄筋露出
12	600	3740	40	0.0898	鉄筋露出
13	19.0m²×0.01m			0.1900	表面被覆
合 計				0.1900	防錆処理無
				0.3399	防錆処理有

(b) 下部工

No	幅 W(mm)	長さ L(mm)	深さ t(mm)	体積(m <sup>3</sup> )	備考
14	350	100	300	0.0105	断面欠損
15	700	1000	20	0.0140	豆板
16	200	200	200	0.0080	断面欠損
17	200	200	200	0.0080	洗掘
18	250	650	50	0.0081	うき
19	200	1100	50	0.0110	うき
20	300	450	200	0.0270	断面欠損
21	200	450	200	0.0180	洗掘
合 計				0.1046	防錆処理無
				0.0000	防錆処理有

(c) 合計

防錆処理無

$$\Sigma V = 0.1900 + 0.1046 = 0.295\text{m}^3$$

防錆処理有

$$\Sigma V = 0.340\text{m}^3$$

殻処分

$$\Sigma V = 0.295 + 0.340 = 0.635\text{m}^3$$

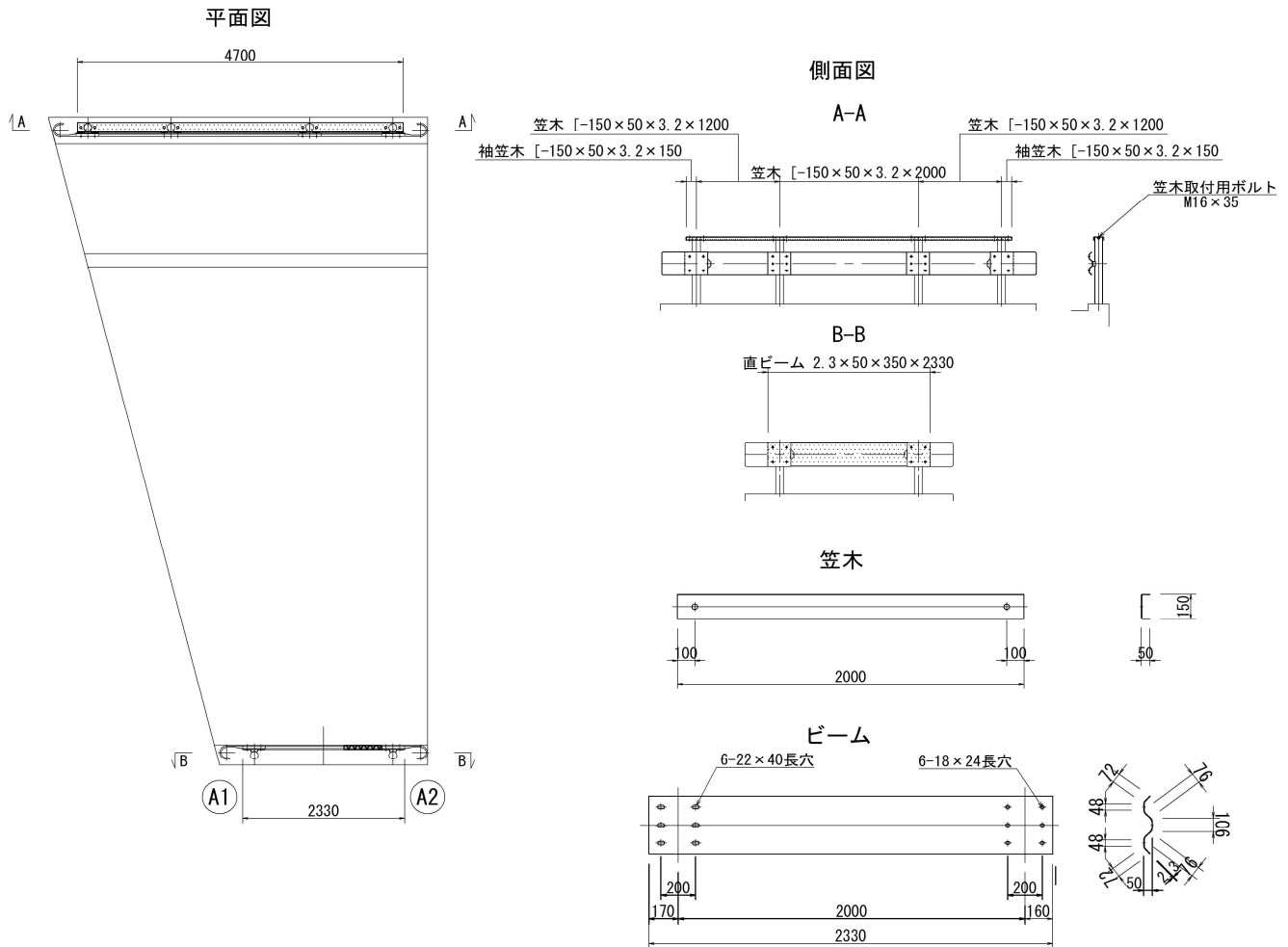
・ 水切り工

$$L = 4.4\text{m}$$



# 数量計算書

## 橋梁補修工



### ・橋梁用防護柵工

撤去工（支柱を除く）

- 1) 直ビーム (2.3×50×350×2330)

$$L1 = 2.3 \text{ m}$$

$$W1 = [ \{ (0.072 + 0.048 + 0.076) \times 2 + 0.106 \} \times 0.0023 \times 2.33 + 0.07 \times 0.35 \times 0.0045 \times 2 ] \times 7.85 = 0.02 \text{ t}$$

- 2) 笠木 ( [-150×50×3.2×2000、 [-150×50×3.2×150]

$$L1 = 4.7 \text{ m}$$

$$W1 = (0.15 + 0.05 \times 2) \times 0.0032 \times 4.7 \times 7.85 = 0.03 \text{ t}$$

$$W1 + W2 = 0.02 + 0.03 = 0.05 \text{ t}$$

設置工（支柱を除く）

1) 直ビーム (2.3×50×350×2330)

a) 設置延長

$$L = \quad = \quad 2.3\text{m}$$

b) 設置枚数 (2.3×50×350×2330)

$$n = \quad = \quad 1\text{枚}$$

2) 笠木

a) 設置延長

$$L = \quad = \quad 4.7\text{m}$$

b) 設置枚数

・ TYPE-1 ( [-150×50×3.2×2000)

$$n = \quad = \quad 3\text{枚}$$

・ TYPE-2 ( [-150×50×3.2×150)

$$n = \quad = \quad 2\text{枚}$$

3) ブラケット (70×31×300)

$$n = \quad = \quad 2\text{個}$$

4) ボルト・ナット (M20×145)

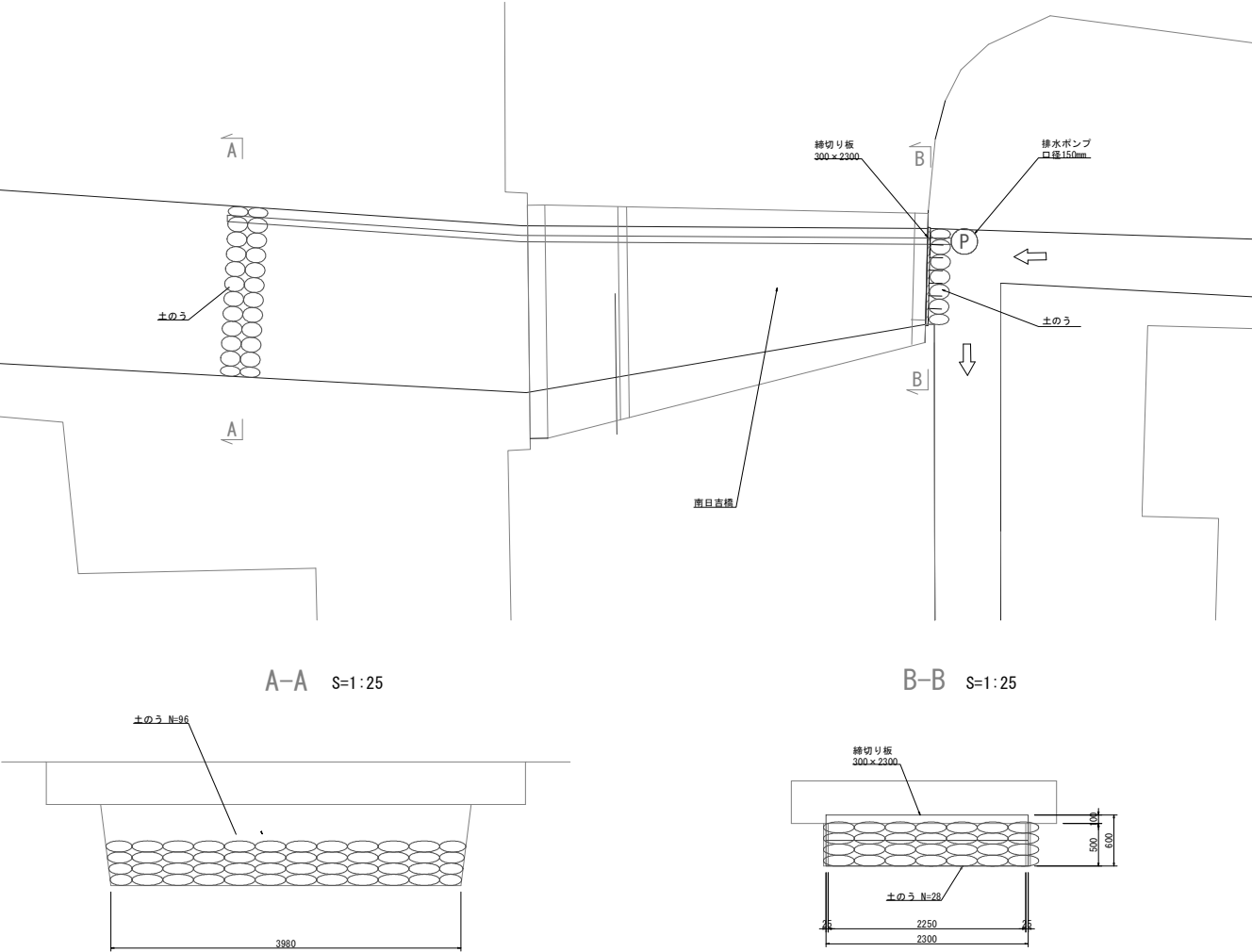
$$n = \quad = \quad 2\text{本}$$

5) ボルト・ナット (M16×35)

$$n = 4 + 2 \times 4 + 8 \quad = \quad 20\text{本}$$

数量計算書

仮設工



・土留・仮締切工

土のう

$N = 96 + 28 = 124 \text{ 袋}$

C-30

$V = 124 \times 0.02 = 2.5 \text{ m}^3$

・水替工

ポンプ排水

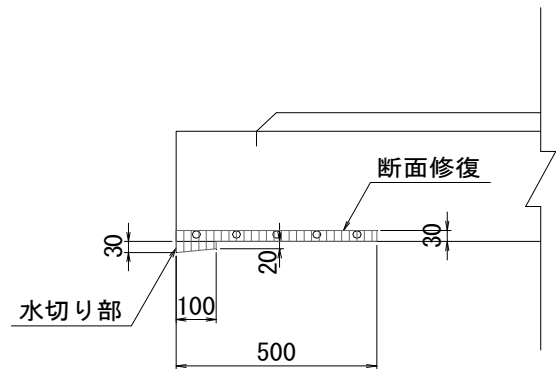
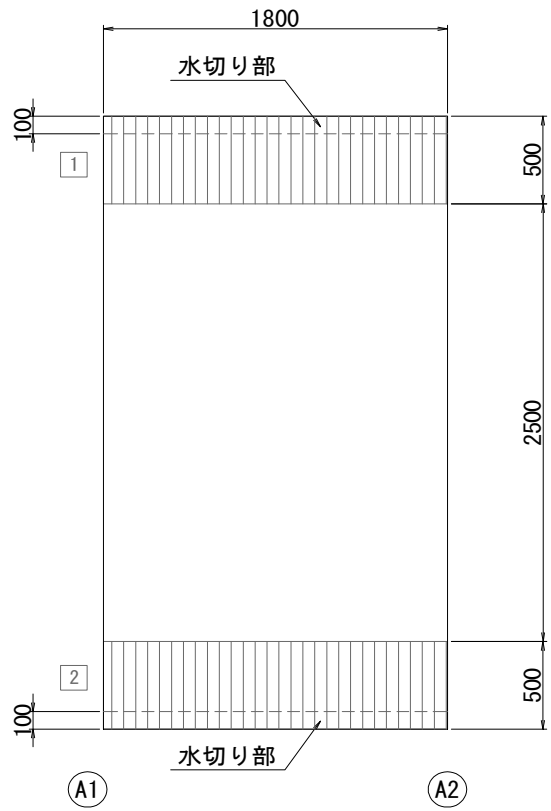
口径150mm 全揚程15m以下

$N = 1 = 1 \text{ 箇所}$

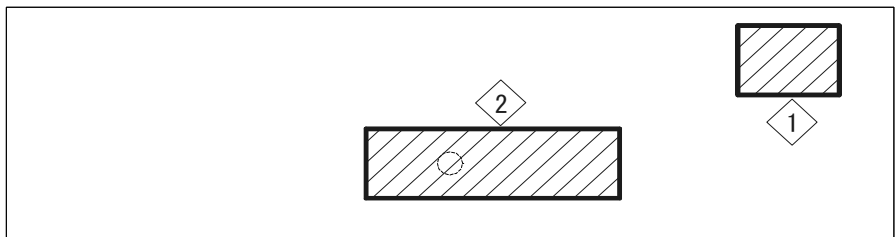
【中田橋】

種別及び細別： 断面修復工

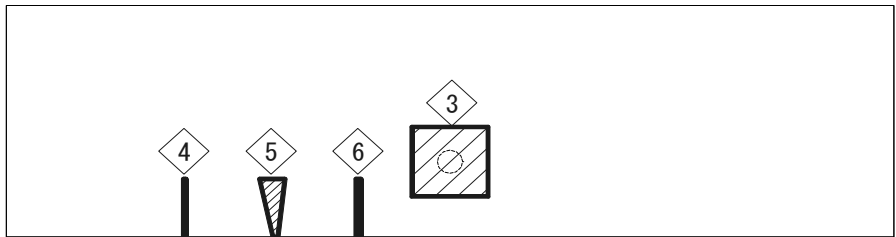
算 出 図



橋台01

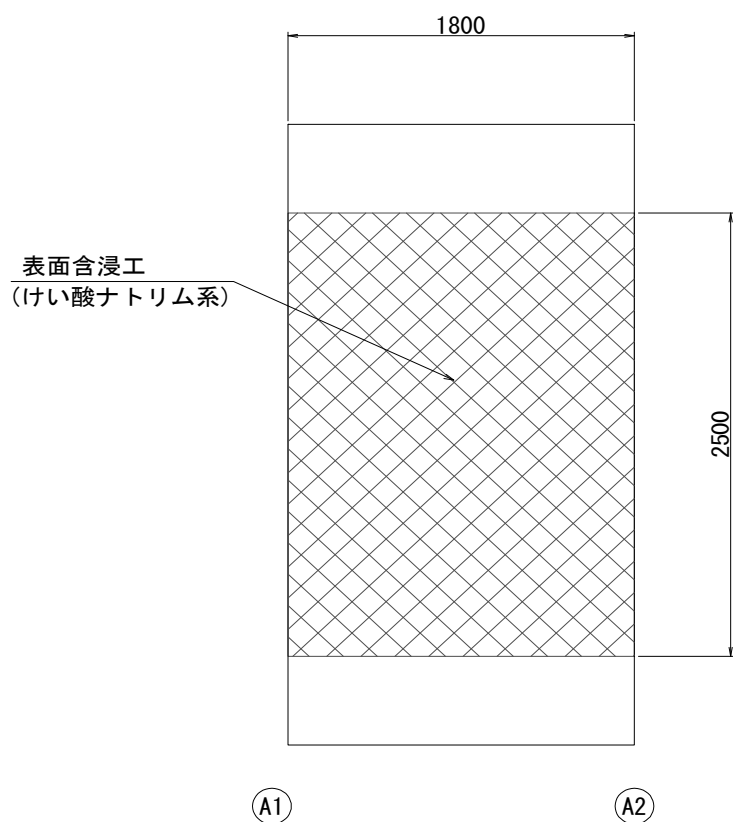


橋台02



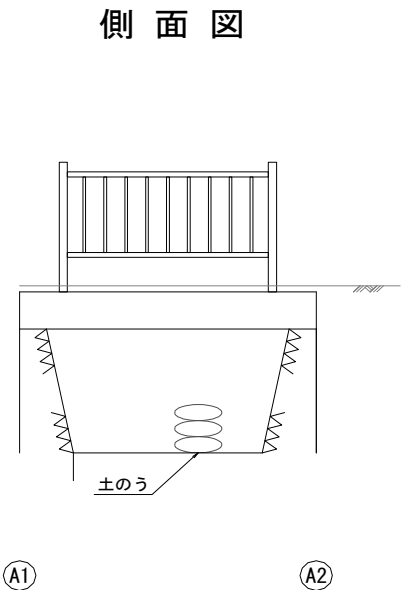
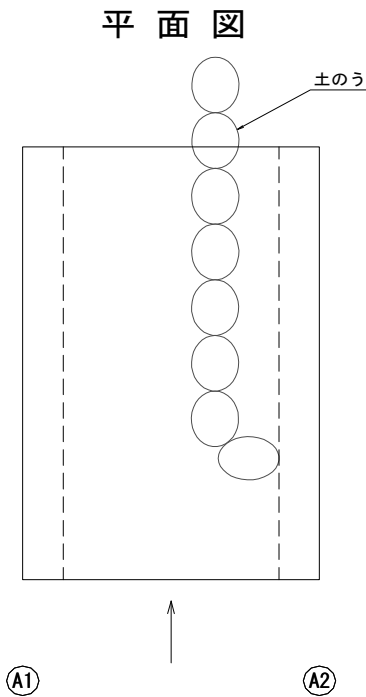
種別及び細別： 断面修復工												
項 目		規 格		算 式				単位	数 量			
桁下面 修復面積				1.800	×	0.500	×	2	m <sup>2</sup>	1.800		
修復材		ポ <sup>°</sup> リマーセメントモルタル (防錆処理有)		1.800	×	0.030				m <sup>3</sup>	0.054	
				1/2	×	(0.030 + 0.020)	×	0.100				
		×	1.800	×	2				m <sup>3</sup>	0.009		
				0.054	+	0.009	合 計		m <sup>3</sup>	0.063		
橋台 修復面積				1;	0.300	×	0.400				m <sup>2</sup>	0.120
				2;	3.000	×	1.000				m <sup>2</sup>	3.000
				3;	0.300	×	0.300				m <sup>2</sup>	0.090
				5;	0.100	×	0.050				m <sup>2</sup>	0.005
								合 計	m <sup>2</sup>	3.215		
				4;	0.010	×	0.250				m <sup>2</sup>	0.003
				6;	0.020	×	0.250				m <sup>2</sup>	0.005
								合 計	m <sup>2</sup>	0.008		
修復材		コンクリート		1;	0.120	×	0.470				m <sup>3</sup>	0.0564
				2;	3.000	×	0.170				m <sup>3</sup>	0.5100
				3;	0.090	×	0.370				m <sup>3</sup>	0.0333
				5;	0.005	×	0.270				m <sup>3</sup>	0.0014
								合 計	m <sup>3</sup>	0.6011		
		ポ <sup>°</sup> リマーセメントモルタル (防錆処理無)		1;	0.120	×	0.030				m <sup>3</sup>	0.0036
				2;	3.000	×	0.030				m <sup>3</sup>	0.0900
				3;	0.090	×	0.030				m <sup>3</sup>	0.0027
				4;	0.003	×	0.300				m <sup>3</sup>	0.0009
				5;	0.005	×	0.030				m <sup>3</sup>	0.0002
				6;	0.005	×	0.300				m <sup>3</sup>	0.0015
								合 計	m <sup>3</sup>	0.0989		
型枠				1;	0.300	×	0.400				m <sup>2</sup>	0.120
				2;	3.000	×	1.000				m <sup>2</sup>	3.000
				3;	0.300	×	0.300				m <sup>2</sup>	0.090
				5;	0.100	×	0.050				m <sup>2</sup>	0.005
								合 計	m <sup>2</sup>	3.215		
殻処分				0.063	+	0.099				m <sup>3</sup>	0.162	

種別及び細別： 表面含浸工



項 目	規 格	算 式	単 位	数 量
含浸材				
下地処理	けい酸ナトリウム系	2.500 × 1.800	m <sup>2</sup>	4.500
		4.500 × 0.250 kg/m <sup>2</sup> × 1.10 標準塗付け量ロス率	kg	1.2

種別及び細別： 仮設工

算 出 図				
<div><div><div>側 面 図</div></div><div><div>平 面 図</div></div></div>				
項 目	規 格	算 式	単 位	数 量
土のう工	C-30	袋 24 × 0.02 m³/袋	袋	24
			m³	0.5