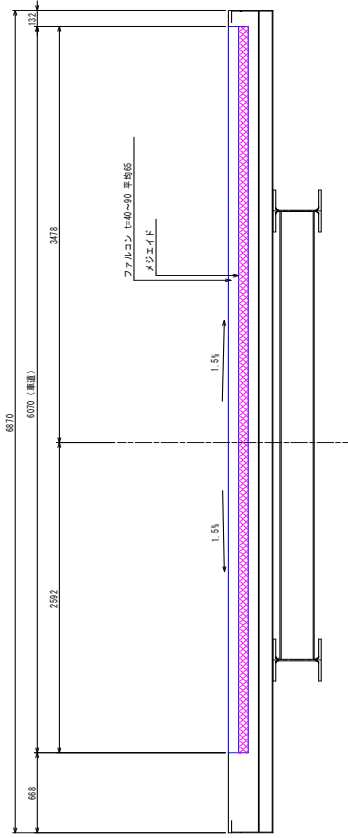


数 量 集 計 表						(1)				
名称	規格・寸法	計算式				数量				
舗装版切断工		橋面								
コンクリート舗装	t=9cm	L =	6.1	+	=	6.1 m				
コンクリート舗装	t=4cm	L =	8.2	+	=	8.2 m				
				計	=	14.3 m				
舗装撤去工										
コンクリート舗装	t=4～9cm	A =	2.73	+	=	2.7 m <sup>2</sup>				
	t=4cm	A =	1.23	+	=	1.2 m <sup>2</sup>				
				計	=	4.0 m <sup>2</sup>				
コンクリート舗装	t=4～9cm	V =	0.23	+	=	0.2 m <sup>3</sup>				
伸縮装置 補修工										
伸縮装置	A1 クラック抑制工法	L =	6.07	+	=	6.07 m				
	A2 クラック抑制工法	L =	4.11	+	=	4.11 m				
高欄補修工										
高強力不織布防食工法等	NEac工法	N =	1		=	1 式				
塗装工		橋面 橋下面								
塗装塗替え工	Rc-Ⅰ 塗装系	A =	11.71	+	72.36	+	+	+	=	84.0 m <sup>2</sup>
素地調整	循環式エコクリーンプラスト	N =		+	1	+	+	+	=	1 式
仮設工事	環境対策	N =		+	1	+	+	+	=	1 式
足場工		橋面 橋下面								
①床面	吊足場 (TYPE-A3) (板+シート張+プラストシート)	A =		+	25.8	+	+	+	=	25.8 m <sup>2</sup>
		N =		+	1	+	+	+	=	1 式
②朝顔	吊足場 (TYPE-B) (板+シート張+プラストシート)	A =	28.4	+		+	+	+	=	28.4 m <sup>2</sup>
		N =		+	1	+	+	+	=	1 式
③屋根	吊足場 (TYPE-A1) (板+シート張+プラストシート)	A =	28.4	+		+	+	+	=	28.4 m <sup>2</sup>
		N =		+	1	+	+	+	=	1 式

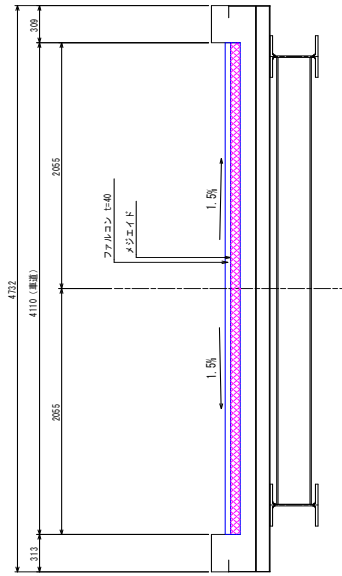
[illegible]

断面図

A1部

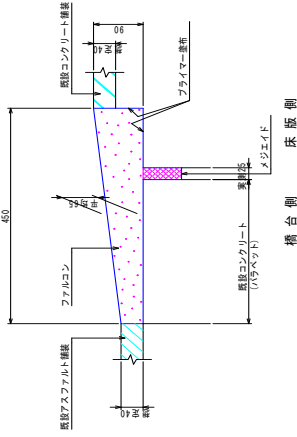


A2部



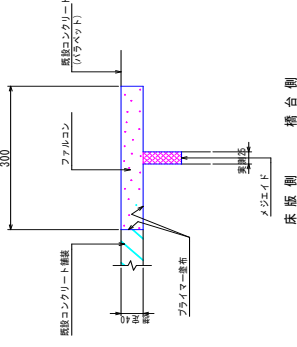
弾性合材舗設断面図

A1部



橋台側  
床版側

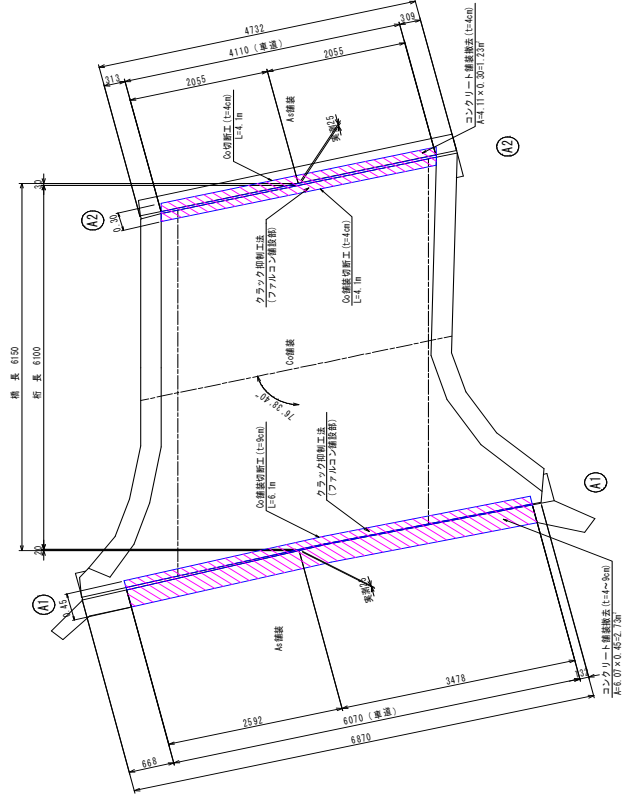
A2部



橋台側  
床版側

- 注1) 仕様・寸法・形状の可否は、現地調査及び図面の上、決定のこと。  
注2) ファルコン舗設量換算については、必要に応じて直線換算係数モジュール等にて補給及び不換算換算を行うこと。  
注3) 既設伸縮継ぎはノージョイントを想定。

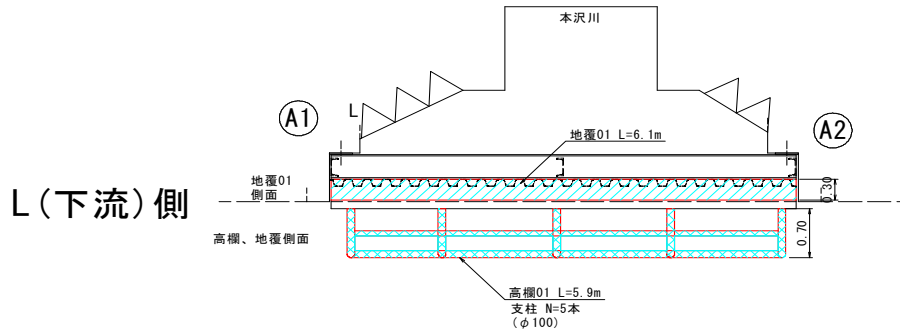
平面図



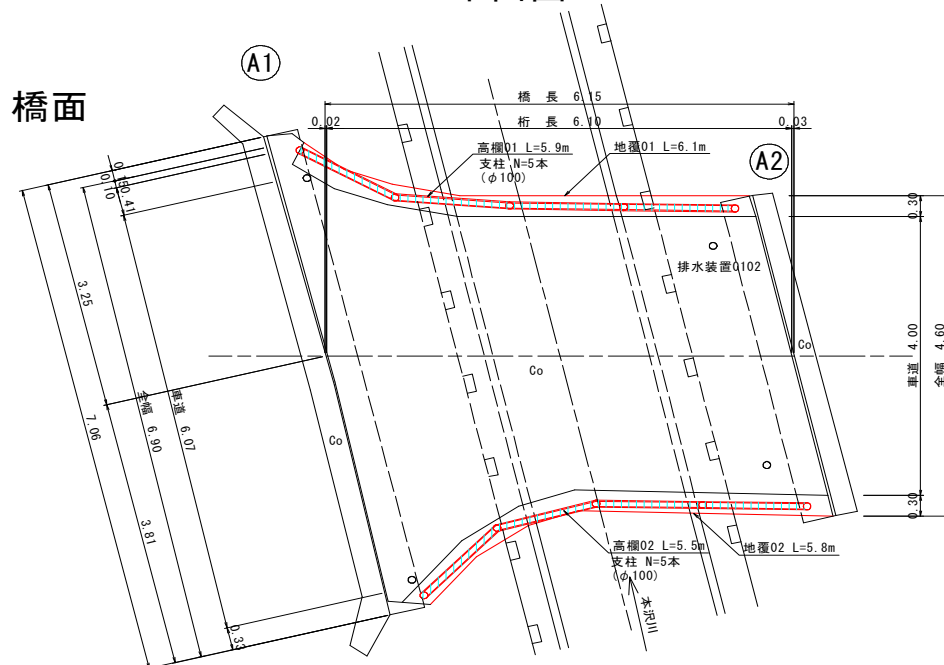
# 519橋

橋上

側面図

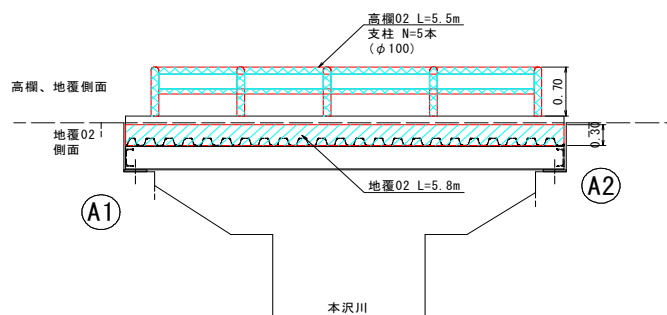


平面図



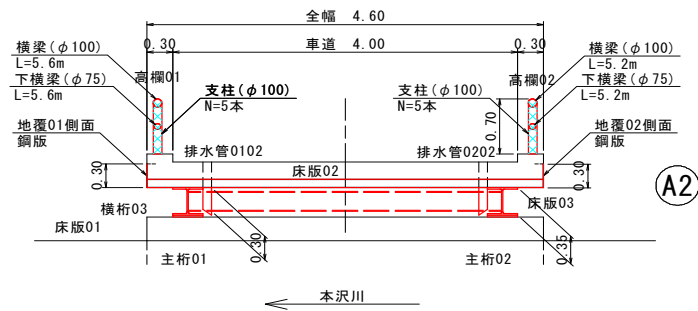
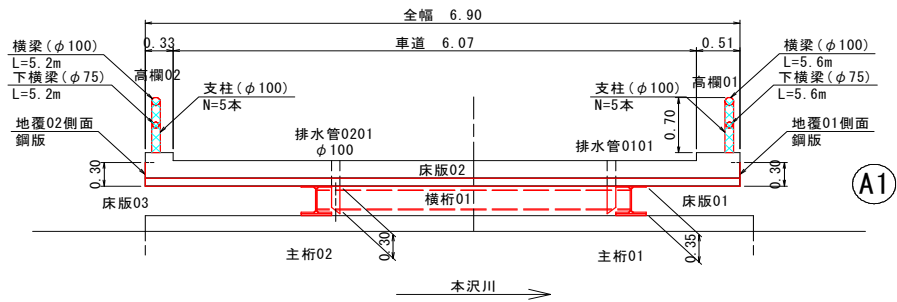
側面図

R (上流) 側



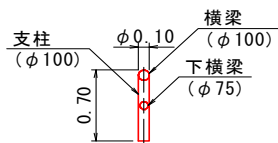
# 橋面 補修工③

## 断面図



## 高欄

### 断面図



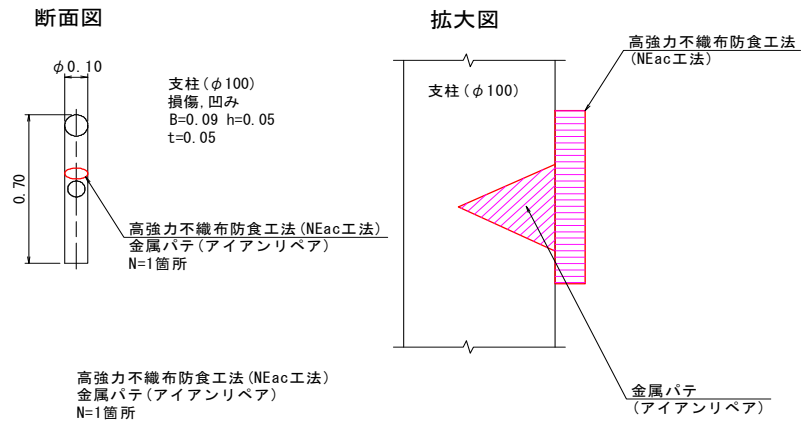
支柱 (φ100)  
A=0.220m<sup>2</sup>/本 当り

横梁 (φ100)  
A=0.467m<sup>2</sup>/m 当り

下横梁 (φ75)  
A=0.236m<sup>2</sup>/m 当り

## 橋面 補修工④

### (2) 高欄補修工



### (3) 数量総括

舗装版切断工			
コンクリート舗装	6.1	m	(t=9cm)
コンクリート舗装	8.2	m	(t=4cm)
舗装撤去工			
コンクリート舗装	2.73	m <sup>2</sup>	(t=4~9cm)
コンクリート舗装	1.23	m <sup>2</sup>	(t=4cm)
コンクリート	0.23	m <sup>3</sup>	
伸縮装置補修工			
伸縮装置工	6.07	m	A1部
伸縮装置工	4.11	m	A2部
塗装塗替え工		高欄・地覆側面	
Rc-I 塗装系	11.71	m <sup>2</sup>	
高欄補修工		1	式
高強力不織布防食工法 (NEac工法)			
金属パテ (アイアンリペア)	1	箇所	

橋面 補修工⑤

舗装切断工

コンクリート舗装 (t=9cm)

$$L = 6.1 = 6.1 \text{ m}$$

コンクリート舗装 (t=4cm)

$$L = 4.1 \times 2 = 8.2 \text{ m}$$

舗装撤去工

コンクリート舗装 (t=9cm)

$$A1 = 6.07 \times 0.45 = 2.73$$

コンクリート舗装 (t=4cm)

$$A2 = 4.11 \times 0.30 = 1.23$$

$$V1 = 2.73 \times 0.065 = 0.18 \text{ (t=4~9cm)}$$

$$V2 = 1.23 \times 0.04 = 0.05 \text{ (t=4cm)}$$

$$\text{計} = 0.23 \text{ m}^3$$

伸縮装置 補修工

伸縮装置設置工(クラック抑制工法)

$$L = 6.07 \text{ m} \quad \text{A1部}$$

$$L = 4.11 \text{ m} \quad \text{A2部}$$

橋面 補修工⑥

高欄補修工

塗装塗替え工(外面塗装 現場塗装)

高欄 Rc- I 塗装系

	長さ(m)	本数(本)	本, m当り数量	面積(m2)
高欄01				
支柱	0.70	5	0.220	1.10
横梁	5.60	1	0.314	1.76
下横梁	5.60	1	0.236	1.32
高欄02				
支柱	0.70	5	0.220	1.10
横梁	5.20	1	0.314	1.63
下横梁	5.20	1	0.236	1.23
合計				8.14

地覆補修工

塗装塗替え工(外面塗装 現場塗装)

地覆(側面) Rc- I 塗装系

	長さ(m)	高さ(m)		面積(m2)
地覆01	6.10	0.30		1.83
地覆02	5.80	0.30		1.74
合計				3.57

Rc- I 塗装系

合計 11.71 (m2)

高強力不織布防食工法(NEac工法)

金属パテ(アイアンリペア)

N = 1箇所



## 橋面 補修工⑦

伸縮装置設置工  
クラック抑制工法  
数量表

名 称	品名又は仕様	単位	数 量	備 考
施 工 延 長	-	m	10.180	
プライマー	F C コ ー ト	L	2.6	
弾 性 合 材	フ ァ ル コ ン	m <sup>3</sup>	0.227	
止 水 材	メ ジ エ イ ド	m	10.180	

## 内訳

## 1. 施工延長

A1部	6.070	m
A2部	4.110	m
計	10.180	m

## 2. プライマー

A1部	( 0.45 + 0.065 × 2 ) × 6.070 × 0.5L/m2	= 1.8	L
A2部	( 0.30 + 0.040 × 2 ) × 4.110 × 0.5L/m2	= 0.8	L
計		2.6	L

## 3. 弾性合材

A1部	0.45 × 0.065 × 6.070	= 0.178	m <sup>3</sup>
A2部	0.30 × 0.040 × 4.110	= 0.049	m <sup>3</sup>
計		0.227	m <sup>3</sup>

## 4. 止水材

## 伸縮部

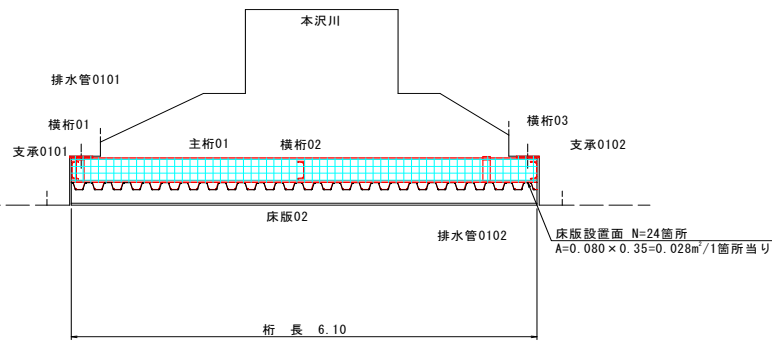
A1部	6.070	m
A2部	4.110	m
計	10.180	m

# 519橋

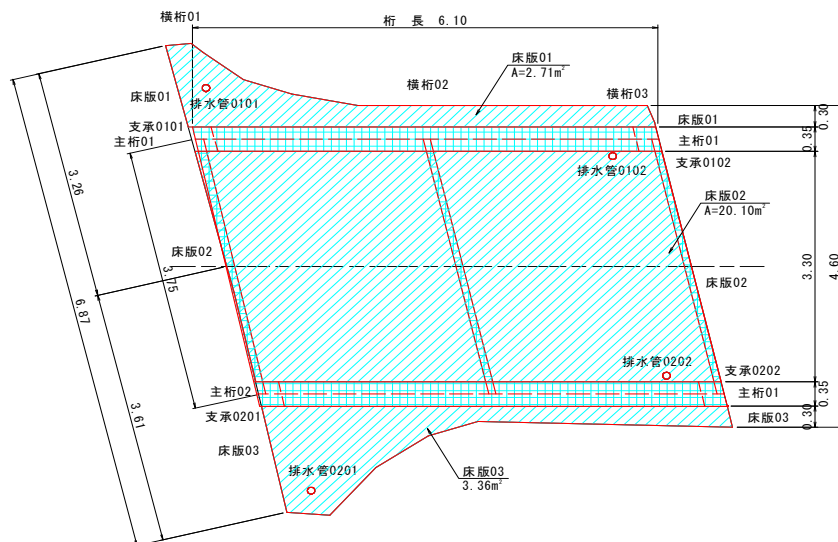
橋下

## 側面図

L(下流)側

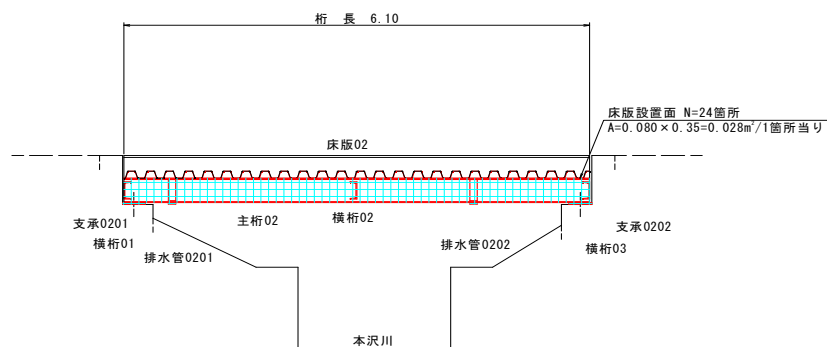


## 平面図



## 側面図

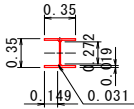
R(上流)側



鋼 材

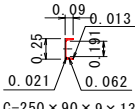
断面図

主桁01, 02



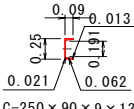
H-350×350×12×19  
A=0.35×2+0.149×4+0.272×2  
+0.019×2×2+0.031×2×4=2.040m<sup>2</sup>/m当り

横桁01, 03



C-250×90×9×13  
A=0.090×2+0.062×2+0.021×2  
+0.013×2+0.0191=0.563m<sup>2</sup>/m当り

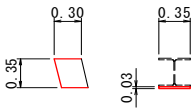
横桁02



C-250×90×9×13  
A=0.090×2+0.062×2+0.021×2  
+0.013×2+0.250+0.0191=0.813m<sup>2</sup>/m当り

支承

平面図 断面図



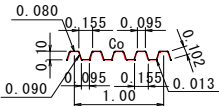
A=(0.30×2+0.35)×0.03  
=0.029m<sup>2</sup>/1箇所当り

排水管



A=0.10×π×0.30  
=0.094m<sup>2</sup>/1箇所当り

床版(鋼)



デッキプレート  
570×4.0

A=0.080/2×2+0.080×7  
+0.090×8+0.013×16=1.568m<sup>2</sup>/1m<sup>2</sup>当り

(1) 塗装塗替え工

①主桁、横桁補修工

A = 30.82 = 30.82

②床版(鋼)

A = 41.04 = 41.04

③支承

A = 0.12 = 0.12

④排水装置

A = 0.38 = 0.38

塗装塗替え工(外面塗装 現場塗装)

Σ A = 72.36 m2

(2) 数量総括

塗装塗替え工	
塗装塗替え工	72.36 m2
素地調整	1.0 式
仮設工事	1.0 式

上部工 補修工③

主桁、横桁、補修工

塗装塗替え工(外面塗装 現場塗装)

主桁、横桁 Rc- I 塗装系

種別	長さ(m)	本数(本)	m当り数量	面積(m2)
主桁01, 02	6. 10	2	2. 040	24. 89
横桁01, 03	3. 75	2	0. 563	4. 22
横桁02	3. 75	1	0. 813	3. 05
計				32. 16
種別	長さ(m)	箇所	箇所当り数量	
床版設置面	0. 08×0. 35	48	0. 028	1. 34
合計				30. 82

控除分

床版(鋼)補修工

塗装塗替え工(外面塗装 現場塗装)

床版(鋼) Rc- I 塗装系

種別	面積(m2)	備考	m2当り数量	面積(m2)
床版01	2. 71	CAD計測	1. 568	4. 25
床版02	20. 10	CAD計測	1. 568	31. 52
床版03	3. 36	CAD計測	1. 568	5. 27
合計	26. 17			41. 04

支承補修工

塗装塗替え工 Rc- I 塗装系

種別	箇所(基)	基当り数量	面積(m2)
支承0101～0202	4	0. 029	0. 12
合計			0. 12

排水装置補修工

塗装塗替え工 Rc- I 塗装系

種別	箇所(基)	基当り数量	面積(m2)
排水管0101～0202	4	0. 094	0. 38
合計			0. 38

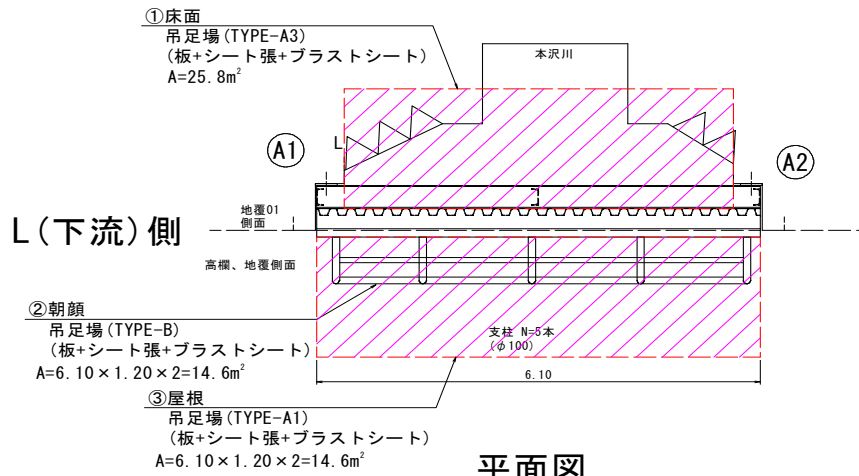
Rc- I 塗装系

合計 72. 36 (m2)

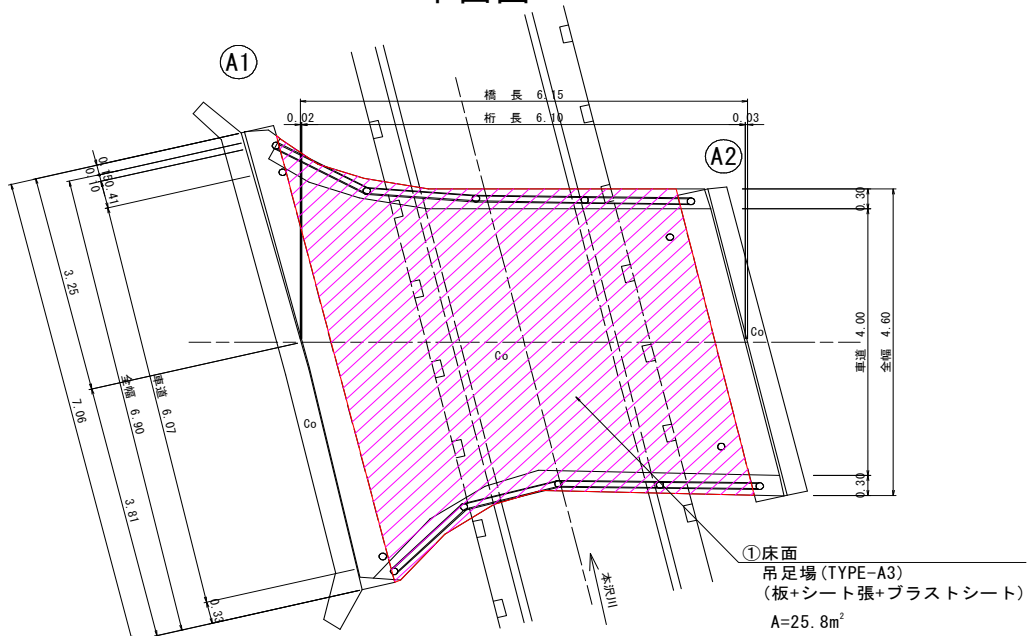
# 仮設工①

足場工

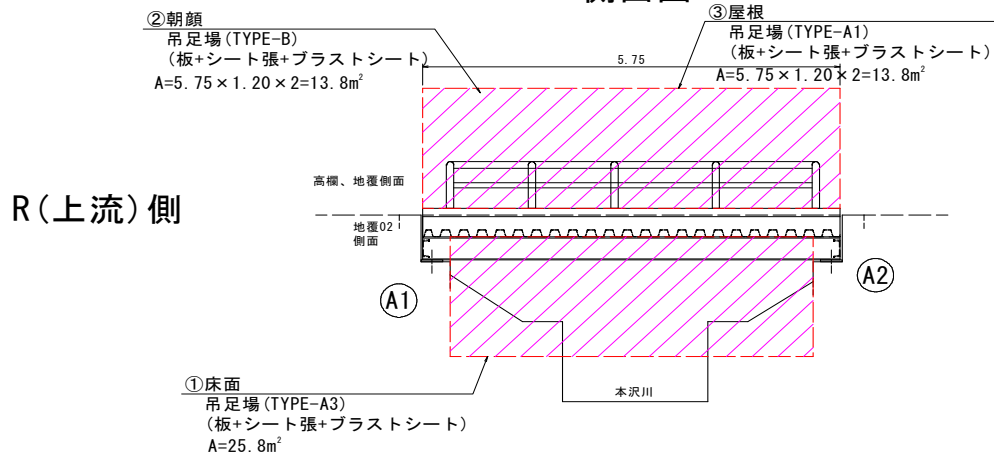
## 側面図



## 平面図



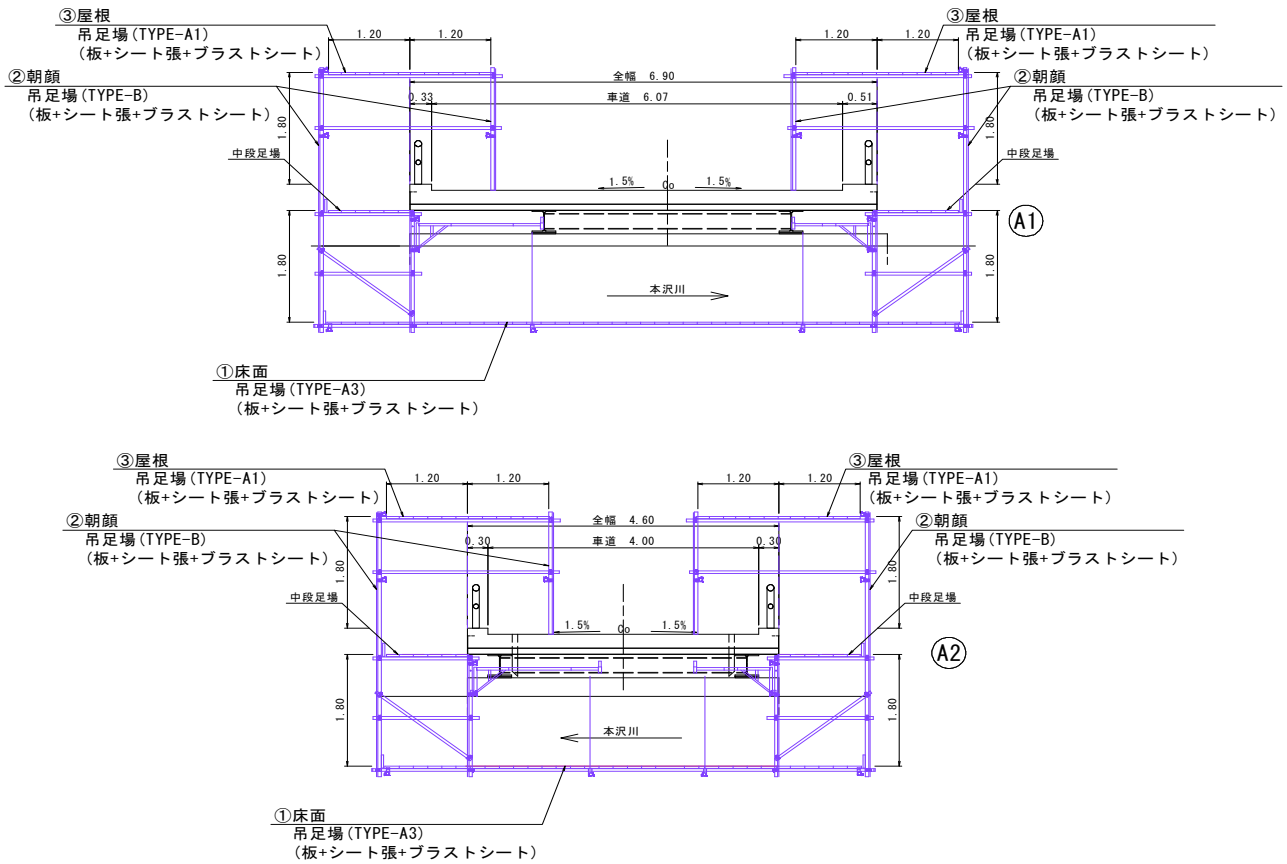
## 側面図



## 仮設工②

### 足場工

### 横断面図



### (1) 足場工

#### ①床面

(TYPE-A3)

吊足場 (板+シート張+プラスチックシート)

A= 25.8 m<sup>2</sup> (CAD計測)

Σ A = 25.8 m<sup>2</sup>

#### ②朝顔

(TYPE-B)

吊足場 (板+シート張+プラスチックシート)

A=6.10×1.20×2= 14.6

A=5.75×1.20×2= 13.8

Σ A = 28.4 m<sup>2</sup>

#### ③屋根

(TYPE-A1)

吊足場 (板+シート張+プラスチックシート)

A=6.10×1.20×2= 14.6

A=5.75×1.20×2= 13.8

Σ A = 28.4 m<sup>2</sup>

工事名	道路メンテナンス事業 519橋補修工事
所在地	中野市大字柳沢 519橋
環境対策	塗替1種ケレン 1式（PCB含有）
施工面積	84.0m <sup>2</sup>

仮設工（環境対策）

名称	種別・形状	数量	単位	摘要
環境対策資機材	各機械使用日数：0.5ヶ月			
負圧集塵機	55m <sup>3</sup> /min 週休機械経費補正：1.02 1台	1	台	0.5ヶ月×1台／月 最低保証1ヶ月
集塵機用カートリッジ フィルタ、パッキン	55m <sup>3</sup> /min 損料 1台	9	本	
集塵機用吸引ダクト	55m <sup>3</sup> /min用 Φ300 橋長を積算根拠とする 1台	6.1	m換気	
セキュリティールーム	枠組型クリーンルーム	1	基	
エアーシャワー	週休機械経費補正：1.02	0.5	月/台	1基分
エアーシャワー用1次フィルター		1	枚	1基分
エアーシャワー用HEPAフィルター	損料	0.5	ヶ月	1基分
真空掃除機	3,900L/min HEPAフィルタ付 週休機械経費補正：1.02	0.5	ヶ月	1台/月
手洗い設備	現場設置型：ポンプ式手洗いシンク、石鹸	1	台	使用期間1ヶ月以内
プラントヤード	ブラスト機他仮囲い及び屋根設置撤去	1	箇所	材工
電動ファン付呼吸用保護具	全面マスクタイプ 損料	3	個	3人工分
呼吸用保護具用フィルター	鉛対応型L3 フィルター	16	個	予想人工×2個/日
化学防護服 使い捨て	JIS T 8115適合品	16	着	予想人工×2個/日
エコクリーン クールスーツ(上)	3日1着使用/人	2	着	ブラスト予想人工÷3日/着
エコクリーン クールスーツ(下)	3日1着使用/人	2	着	ブラスト予想人工÷3日/着
送気ユニット 接続器共		2	組	
定着式ろ過筒(4人用)		1	台	
エアラインホース	Φ9 L=20m 2人分	2	本	
エアラインホース	Φ19 L=25m 定置ろ過筒1組分	1	本	
化学防護手袋	JIS T 8116適合品	16	組	予想人工×2個/日
使い捨て内手袋		1	箱	予想人工×4枚/日
化学防護長靴	JIS T 8117適合品 損料	3	個	3人工分
廃棄用容器	ドラム缶200L（収納予定量：200kg/缶）UN未対応品	1	缶	
廃棄物用袋	中：850×650mm 100枚	1	梱包	10kg/枚で算出
環境対策動力器具類損料	動力器具類損料、燃料費	84	m <sup>2</sup>	集塵機55m <sup>3</sup> /min、エアーシャワー他
環境対策資機材設置・撤去	橋梁塗装工 （負圧集塵機吸引ダクト設置替え含む）	16.666	人	（設置+撤去）×1箇所
諸雑費	搬出入時及び各種機械設置時雑材、メンテナンス料、廃棄物用袋他	5	%	