

# 数量総括表

No. 1

工 種	構 造 ・ 規 格 ・ 計 算 式	計 算 値	設 計 数 値	単 位
橋梁修繕				
1. 支点部補強工				
補強プレート取付	SM400A・t=14mm・N=1枚	10.2	10.2	kg
現場すみ肉溶接	脚長6mm	2.1	2.1	m
2. 桁端部塗装工				
外面塗装系仕様	RC-II 塗装系準拠	14.2	14	m <sup>2</sup>
内面塗装系仕様	Rd-III 塗装系準拠	75.1	75	m <sup>2</sup>
3. 伸縮装置補修工				
	(フropジョイントNII型)			m
既設伸縮装置撤去	車道部20.22+歩道部4.68=24.9m	24.9	24.9	m
	(床版箱抜型埋設・シムレスジョイントSJ-M型)			m
伸縮装置設置	車道部20.22+歩道部4.68=24.9m	24.9	24.9	m
4. 舗装改修工				
As舗装取り壊し	t=10cm	48	48	m <sup>2</sup>
As舗装(基層)	t=5cm 粗粒As20	48	48	m <sup>2</sup>
As舗装(表層)	t=6cm 密粒As20F	48	48	m <sup>2</sup>
区画線設置	実線・加熱プレート・15cm	10	10	m



## § 1. 支点部補強工

(1) 補強プレート (SM 400A)

$$\begin{aligned} & 1 \text{ -PL } 110 \times 14 \times 844 \\ W &= 7850 \times 0.110 \times 0.014 \times 0.844 = 10.2 \text{ kg} \end{aligned}$$

(2) 溶接延長 (脚長6mm現場溶接)

$$L = 2 \times ( 0.110 + 0.844 + 0.110 ) = 2.1 \text{ m}$$

## S2. 桁端部塗装工

### (1) 塗装仕様

#### 外面塗装系仕様 R c-II 塗装系 (はけ、ローラー塗)

工程	塗料名	使用量 (g/m <sup>2</sup> )	塗装間隔
素地調整	2種		4時間以内
下塗	有機ジンクリッチペイント	(240)	
下塗	弱溶剤系変性エポキシ樹脂塗料下塗	200	1日～10日
下塗	弱溶剤系変性エポキシ樹脂塗料下塗	200	1日～10日
中塗	弱溶剤系ふっ素樹脂塗料用中塗	140	1日～10日
上塗	弱溶剤系ふっ素樹脂塗料上塗	120	1日～10日

※外面塗装系仕様対象：主桁-G1及びG5桁外面（該当部の支点部垂直補剛材含む）  
：支承及び落橋防止装置-G1及びG5桁（濃緑色）

#### 内面塗装系仕様 R d-III 塗装系 (はけ、ローラー塗)

工程	塗料名	使用量 (g/m <sup>2</sup> )	塗装間隔
素地調整	2種		4時間以内
下塗	有機ジンクリッチペイント	(240)	
第1層	無溶剤形変性エポキシ樹脂塗料	300	1日～10日
第2層	無溶剤形変性エポキシ樹脂塗料	300	2日～10日

※内面塗装系仕様対象：主桁-G1及びG5桁内側、G2、G3、G4桁の全面（該当部の支点部垂直補剛材含む）  
：横桁-一端支点横桁の全面  
：支承及び落橋防止装置-G2、G3、G4桁（濃緑色）

(2) 外面系塗装面積 (該当部位: 主桁-G1及びG5外側, 支承-G1及びG5, 落橋防止装置-G1及びG5)

1) A1側

①主桁

G1 外側面

上フランジ側面 A1	=	1.645	×	0.034	=	0.056	m <sup>2</sup>
上フランジ下面 A2	=	1/2×	(	1.645 + 1.700	)	×	0.142 = 0.237 m <sup>2</sup>
ウェブ側面 A3	=	1.700	×	0.844	=	1.435	m <sup>2</sup>
下フランジ上面1 A4	=	1/2×	(	0.550 + 0.505	)	×	0.116 = 0.061 m <sup>2</sup>
下フランジ上面2 A5	=	1/2×	(	0.116 + 0.142	)	×	0.500 = 0.065 m <sup>2</sup>
下フランジ上面3 A6	=	0.650	×	0.142	=	0.092	m <sup>2</sup>
下フランジ下面1 A7	=	0.550	×	0.250	=	0.138	m <sup>2</sup>
下フランジ下面2 A8	=	1/2×	(	0.250 + 0.302	)	×	0.500 = 0.138 m <sup>2</sup>
下フランジ下面3 A9	=	0.650	×	0.302	=	0.196	m <sup>2</sup>
主桁小口上フランジ A10	=	0.321	×	0.034	=	0.011	m <sup>2</sup>
主桁小口ウェブ A11	=	0.844	×	0.018	=	0.015	m <sup>2</sup>
主桁小口下フランジ A12	=	(	0.125 + 0.133	)	×	0.034	= 0.009 m <sup>2</sup>

G1外面小計 = 2.453 m<sup>2</sup>

G5 外側面

上フランジ側面 A1	=	1.755	×	0.034	=	0.060	m <sup>2</sup>
上フランジ下面 A2	=	1/2×	(	1.755 + 1.700	)	×	0.142 = 0.245 m <sup>2</sup>
ウェブ側面 A3	=	1.700	×	0.844	=	1.435	m <sup>2</sup>
下フランジ上面1 A4	=	1/2×	(	0.550 + 0.550	)	×	0.116 = 0.064 m <sup>2</sup>
下フランジ上面2 A5	=	1/2×	(	0.116 + 0.142	)	×	0.500 = 0.065 m <sup>2</sup>
下フランジ上面3 A6	=	0.650	×	0.142	=	0.092	m <sup>2</sup>
下フランジ下面1 A7	=	0.550	×	0.250	=	0.138	m <sup>2</sup>
下フランジ下面2 A8	=	1/2×	(	0.250 + 0.302	)	×	0.500 = 0.138 m <sup>2</sup>
下フランジ下面3 A9	=	0.650	×	0.302	=	0.196	m <sup>2</sup>
主桁小口上フランジ A8	=	0.321	×	0.034	=	0.011	m <sup>2</sup>
主桁小口ウェブ A9	=	0.844	×	0.018	=	0.015	m <sup>2</sup>
主桁小口下フランジ A10	=	(	0.125 + 0.133	)	×	0.034	= 0.009 m <sup>2</sup>

G5外面小計 = 2.468 m<sup>2</sup>

①主桁 小計 ΣA = 4.921 m<sup>2</sup>

②支点部垂直補剛材

外側 既存及び新設プレート側面

$$A1 = 0.110 \times 0.844 \times 2 \times 2 = 0.371 \text{ m}^2$$

既存及び新設プレート小口面

$$A2 = 0.014 \times 0.844 \times 2 = 0.024 \text{ m}^2$$

= 0.395 m<sup>2</sup>

③支 承 A = (図面より) 0.300 × 2 = 0.600 m<sup>2</sup>

④落橋防止装置 A = (図面より) 0.400 × 2 = 0.800 m<sup>2</sup>

$$A1\text{側外面塗装系面積合計 } A = 4.921 + 0.395 + 0.600 + 0.800 = 6.716 \text{ m}^2$$

2) A2側

①主桁

G1 外側面

上フランジ側面 A1	=	2.355	×	0.034	=	0.080	m <sup>2</sup>
上フランジ下面 A2	=	1/2 × ( 2.355 + 2.300 )	×	0.142	=	0.331	m <sup>2</sup>
ウェブ側面 A3	=	1.700	×	0.844	=	1.435	m <sup>2</sup>
下フランジ上面1 A4	=	1/2 × ( 0.550 + 0.550 )	×	0.116	=	0.064	m <sup>2</sup>
下フランジ上面2 A5	=	1/2 × ( 0.116 + 0.142 )	×	0.500	=	0.065	m <sup>2</sup>
下フランジ上面3 A6	=	1.250	×	0.142	=	0.178	m <sup>2</sup>
下フランジ下面1 A7	=	0.550	×	0.250	=	0.138	m <sup>2</sup>
下フランジ下面2 A8	=	1/2 × ( 0.250 + 0.302 )	×	0.500	=	0.138	m <sup>2</sup>
下フランジ下面3 A9	=	1.250	×	0.302	=	0.378	m <sup>2</sup>
主桁小口上フランジ A8	=	0.321	×	0.034	=	0.011	m <sup>2</sup>
主桁小口ウェブ A9	=	0.844	×	0.018	=	0.015	m <sup>2</sup>
主桁小口下フランジ A10	=	( 0.125 + 0.133 )	×	0.034	=	0.009	m <sup>2</sup>
<u>G1外面小計</u>							= 2.842 m <sup>2</sup>

G5 外側面

上フランジ側面 A1	=	2.245	×	0.034	=	0.076	m <sup>2</sup>
上フランジ下面 A2	=	1/2 × ( 2.245 + 2.300 )	×	0.142	=	0.323	m <sup>2</sup>
ウェブ側面 A3	=	1.700	×	0.844	=	1.435	m <sup>2</sup>
下フランジ上面1 A4	=	1/2 × ( 0.505 + 0.550 )	×	0.116	=	0.061	m <sup>2</sup>
下フランジ上面2 A5	=	1/2 × ( 0.116 + 0.142 )	×	0.500	=	0.065	m <sup>2</sup>
下フランジ上面3 A6	=	1.250	×	0.142	=	0.178	m <sup>2</sup>
下フランジ下面1 A7	=	0.550	×	0.250	=	0.138	m <sup>2</sup>
下フランジ下面2 A8	=	1/2 × ( 0.250 + 0.302 )	×	0.500	=	0.138	m <sup>2</sup>
下フランジ下面3 A9	=	1.250	×	0.302	=	0.378	m <sup>2</sup>
主桁小口上フランジ A8	=	0.321	×	0.034	=	0.011	m <sup>2</sup>
主桁小口ウェブ A9	=	0.844	×	0.018	=	0.015	m <sup>2</sup>
主桁小口下フランジ A10	=	( 0.125 + 0.133 )	×	0.034	=	0.009	m <sup>2</sup>
<u>G5外面小計</u>							= 2.827 m <sup>2</sup>

①主桁外面小計 ΣA = 5.669 m<sup>2</sup>

②支点部垂直補剛材

外側 既存及び新設プレート側面

$$A1 = 0.110 \times 0.844 \times 2 \times 2 = 0.371 \text{ m}^2$$

既存及び新設プレート小口面

$$A2 = 0.014 \times 0.844 \times 2 = 0.024 \text{ m}^2$$

$$= 0.395 \text{ m}^2$$

$$\textcircled{3} \text{支 承} \quad A = (\text{図面より}) \quad 0.300 \times 2 = 0.600 \text{ m}^2$$

---

$$\textcircled{4} \text{落橋防止装置} \quad A = (\text{図面より}) \quad 0.400 \times 2 = 0.800 \text{ m}^2$$

---

$$\text{A2側外面塗装系面積合計} \quad A = 5.669 + 0.395 + 0.600 + 0.800 = 7.464 \text{ m}^2$$

---

$$\text{外面塗装系面積合計} \quad A = 6.716 + 7.464 = 14.180 \text{ m}^2$$

---

(3)内面系塗装面積 (該当部位：主桁-G1及びG5内側, G2, G3, G4の全面  
 : 横桁-端支点横桁全面  
 : 支承, 落橋防止装置-G2, G3, G4の各桁部)

1) A1側

①主桁

G1 内側面

上フランジ側面 A1	=	1.755	×	0.034	=	0.060	m <sup>2</sup>	
上フランジ下面 A2	=	1/2×	(	1.755 + 1.700	)	×	0.142 = 0.245 m <sup>2</sup>	
ウェブ側面 A3	=	1.700	×	0.844	=	1.435	m <sup>2</sup>	
下フランジ上面1 A4	=	1/2×	(	0.550 + 0.550	)	×	0.116 = 0.064 m <sup>2</sup>	
下フランジ上面2 A5	=	1/2×	(	0.116 + 0.142	)	×	0.500 = 0.065 m <sup>2</sup>	
下フランジ上面3 A6	=	0.650	×	0.142	=	0.092	m <sup>2</sup>	
							G1全面小計	= 1.961 m <sup>2</sup>

G2 全面 (G3, G4も同様)

上フランジ側面1 A1	=	1.645	×	0.034	=	0.056	m <sup>2</sup>	
上フランジ側面2 A2	=	1.755	×	0.034	=	0.060	m <sup>2</sup>	
上フランジ下面1 A3	=	1/2×	(	1.645 + 1.700	)	×	0.142 = 0.237 m <sup>2</sup>	
上フランジ下面2 A4	=	1/2×	(	1.755 + 1.700	)	×	0.142 = 0.245 m <sup>2</sup>	
ウェブ側面1 A5	=	1.700	×	0.844	=	1.435	m <sup>2</sup>	
ウェブ側面2 A6	=	1.700	×	0.844	=	1.435	m <sup>2</sup>	
下フランジ上面1 A7	=	1/2×	(	0.505 + 0.550	)	×	0.116 = 0.061 m <sup>2</sup>	
下フランジ上面2 A8	=	1/2×	(	0.550 + 0.550	)	×	0.116 = 0.064 m <sup>2</sup>	
下フランジ上面3 A9	=	1/2×	(	0.116 + 0.142	)	×	0.500 = 0.065 m <sup>2</sup>	
下フランジ上面4 A10	=	1/2×	(	0.116 + 0.142	)	×	0.500 = 0.065 m <sup>2</sup>	
下フランジ上面5 A11	=	0.650	×	0.142	=	0.092	m <sup>2</sup>	
下フランジ上面6 A12	=	0.650	×	0.142	=	0.092	m <sup>2</sup>	
下フランジ下面1 A7	=	0.550	×	0.250	=	0.138	m <sup>2</sup>	
下フランジ下面2 A8	=	1/2×	(	0.250 + 0.302	)	×	0.500 = 0.138 m <sup>2</sup>	
下フランジ下面3 A9	=	0.650	×	0.302	=	0.196	m <sup>2</sup>	
主桁小口上フランジ A13	=	0.321	×	0.034	=	0.011	m <sup>2</sup>	
主桁小口ウェブ A14	=	0.844	×	0.018	=	0.015	m <sup>2</sup>	
主桁小口下フランジ A15	=	(	0.125 + 0.133	)	×	0.034 = 0.009 m <sup>2</sup>		
							G2全面小計	= 4.414 m <sup>2</sup>
							G3全面小計	= 4.414 m <sup>2</sup>
							G4全面小計	= 4.414 m <sup>2</sup>

G5 内側面

上フランジ側面 A1	=	1.645	×	0.034	=	0.056	m <sup>2</sup>	
上フランジ下面 A2	=	1/2×	(	1.645 + 1.700	)	×	0.142 = 0.237 m <sup>2</sup>	
ウェブ側面 A3	=	1.700	×	0.844	=	1.435	m <sup>2</sup>	
下フランジ上面1 A4	=	1/2×	(	0.505 + 0.550	)	×	0.116 = 0.061 m <sup>2</sup>	
下フランジ上面2 A5	=	1/2×	(	0.116 + 0.142	)	×	0.500 = 0.065 m <sup>2</sup>	
下フランジ上面3 A6	=	0.650	×	0.142	=	0.092	m <sup>2</sup>	
							G5全面小計	= 1.946 m <sup>2</sup>

$$\textcircled{1} \text{主桁塗装内面積 } \Sigma A = \quad \quad \quad = 17.149 \text{ m}^2$$


---

②端支点横桁

G1-G2間 (G2-G3, G3-G4, G4-G5も同様)

$$\text{横桁鋼材周長 } L1 = 2 \times ( 0.015 + 0.095 + 0.566 ) + 0.199 = 1.551 \text{ m}$$

$$\text{横桁鋼材周長 } W1 = \quad \quad \quad = 2.555 \text{ m}$$

$$\text{横桁塗装面積 } A = 1.551 \times 2.555 = 3.963 \text{ m}^2$$

---


$$\text{G1-G2小計} = 3.963 \text{ m}^2$$

$$\text{G2-G3小計} = 3.963 \text{ m}^3$$

$$\text{G3-G4小計} = 3.963 \text{ m}^4$$

$$\text{G4-G5小計} = 3.963 \text{ m}^5$$


---

$$\textcircled{2} \text{横桁塗装面積 } \Sigma A = \quad \quad \quad = 15.852 \text{ m}^2$$


---

③支点部垂直補剛材

内側 既存プレート側面

$$A1 = 0.110 \times 0.844 \times 2 \times 8 = 1.485 \text{ m}^2$$

既存及び新設プレート小口面

$$A2 = 0.014 \times 0.844 \times 8 = 0.095 \text{ m}^2$$

---


$$= 1.580 \text{ m}^2$$

$$\textcircled{4} \text{支 承 } A = (\text{図面より}) \quad 0.300 \times 3 = 0.900 \text{ m}^2$$


---

$$\textcircled{5} \text{落橋防止装置 } A = (\text{図面より}) \quad 0.400 \times 3 = 1.200 \text{ m}^2$$


---

A1側内面塗装系面積合計

$$A = 17.149 + 15.852 + 1.580 + 0.900 + 1.200 = 36.681 \text{ m}^2$$


---

## 2) A2側

## ①主桁

## G1 内側面

上フランジ側面	A1	=	2.245	×	0.034		=	0.076	m <sup>2</sup>				
上フランジ下面	A2	=	1/2×	(	2.245	+	1.700	)	×	0.142	=	0.280	m <sup>2</sup>
ウェブ側面	A3	=	1.700	×	0.844		=	1.435	m <sup>2</sup>				
下フランジ上面1	A4	=	1/2×	(	0.505	+	0.550	)	×	0.116	=	0.061	m <sup>2</sup>
下フランジ上面2	A5	=	1/2×	(	0.116	+	0.142	)	×	0.500	=	0.065	m <sup>2</sup>
下フランジ上面3	A6	=	1.250	×	0.142		=	0.178	m <sup>2</sup>				
									G1全面小計	=	2.095	m <sup>2</sup>	

## G2 全面 (G3, G4も同様)

上フランジ側面1	A1	=	2.245	×	0.034		=	0.076	m <sup>2</sup>				
上フランジ側面2	A2	=	2.355	×	0.034		=	0.080	m <sup>2</sup>				
上フランジ下面1	A3	=	1/2×	(	2.245	+	1.700	)	×	0.142	=	0.280	m <sup>2</sup>
上フランジ下面2	A4	=	1/2×	(	2.355	+	1.700	)	×	0.142	=	0.288	m <sup>2</sup>
ウェブ側面1	A5	=	1.700	×	0.844		=	1.435	m <sup>2</sup>				
ウェブ側面2	A6	=	1.700	×	0.844		=	1.435	m <sup>2</sup>				
下フランジ上面1	A7	=	1/2×	(	0.505	+	0.550	)	×	0.116	=	0.061	m <sup>2</sup>
下フランジ上面2	A8	=	1/2×	(	0.550	+	0.550	)	×	0.116	=	0.064	m <sup>2</sup>
下フランジ上面3	A9	=	1/2×	(	0.116	+	0.142	)	×	0.500	=	0.065	m <sup>2</sup>
下フランジ上面4	A10	=	1/2×	(	0.116	+	0.142	)	×	0.500	=	0.065	m <sup>2</sup>
下フランジ上面5	A11	=	1.250	×	0.142		=	0.178	m <sup>2</sup>				
下フランジ上面6	A12	=	1.250	×	0.142		=	0.178	m <sup>2</sup>				
下フランジ下面1	A7	=	0.550	×	0.250		=	0.138	m <sup>2</sup>				
下フランジ下面2	A8	=	1/2×	(	0.250	+	0.302	)	×	0.500	=	0.138	m <sup>2</sup>
下フランジ下面3	A9	=	1.250	×	0.302		=	0.378	m <sup>2</sup>				
主桁小口上フランジ	A13	=	0.321	×	0.034		=	0.011	m <sup>2</sup>				
主桁小口ウェブ	A14	=	0.844	×	0.018		=	0.015	m <sup>2</sup>				
主桁小口下フランジ	A15	=	(	0.125	+	0.133	)	×	0.034	=	0.009	m <sup>2</sup>	
									G2全面小計	=	4.894	m <sup>2</sup>	
									G3全面小計	=	4.894	m <sup>2</sup>	
									G4全面小計	=	4.894	m <sup>2</sup>	

## G5 内側面

上フランジ側面	A1	=	2.355	×	0.034		=	0.080	m <sup>2</sup>				
上フランジ下面	A2	=	1/2×	(	2.355	+	1.700	)	×	0.142	=	0.288	m <sup>2</sup>
ウェブ側面	A3	=	1.700	×	0.844		=	1.435	m <sup>2</sup>				
下フランジ上面1	A4	=	1/2×	(	0.550	+	0.550	)	×	0.116	=	0.064	m <sup>2</sup>
下フランジ上面2	A5	=	1/2×	(	0.116	+	0.142	)	×	0.500	=	0.065	m <sup>2</sup>
下フランジ上面3	A6	=	1.250	×	0.142		=	0.178	m <sup>2</sup>				
									G5全面小計	=	2.110	m <sup>2</sup>	

$$\textcircled{1} \text{主桁塗装内面積 } \Sigma A = \underline{\hspace{10em}} = 18.887 \text{ m}^2$$

②端支点横桁

G1-G2間 (G2-G3, G3-G4, G4-G5も同様)

$$\text{横桁鋼材周長 } L1 = 2 \times (0.015 + 0.095 + 0.566) + 0.199 = 1.551 \text{ m}$$

$$\text{横桁鋼材周長 } W1 = \underline{\hspace{10em}} = 2.555 \text{ m}$$

$$\text{横桁塗装面積 } A = 1.551 \times 2.555 = \underline{\hspace{10em}} = 3.963 \text{ m}^2$$

$$\text{G1-G2小計} = \underline{\hspace{10em}} = 3.963 \text{ m}^2$$

$$\text{G2-G3小計} = \underline{\hspace{10em}} = 3.963 \text{ m}^3$$

$$\text{G3-G4小計} = \underline{\hspace{10em}} = 3.963 \text{ m}^4$$

$$\text{G4-G5小計} = \underline{\hspace{10em}} = 3.963 \text{ m}^5$$

$$\textcircled{2} \text{横桁塗装面積 } \Sigma A = \underline{\hspace{10em}} = 15.852 \text{ m}^2$$

③支点部垂直補剛材

内側 既存プレート側面

$$A1 = 0.110 \times 0.844 \times 2 \times 8 = 1.485 \text{ m}^2$$

既存及び新設プレート小口面

$$A2 = 0.014 \times 0.844 \times 8 = 0.095 \text{ m}^2$$

$$\underline{\hspace{10em}} = 1.580 \text{ m}^2$$

$$\textcircled{4} \text{支 承 } A = (\text{図面より}) 0.300 \times 3 = \underline{\hspace{10em}} = 0.900 \text{ m}^2$$

$$\textcircled{5} \text{落橋防止装置 } A = (\text{図面より}) 0.400 \times 3 = \underline{\hspace{10em}} = 1.200 \text{ m}^2$$

A2側内面塗装系面積合計

$$A = 18.887 + 15.852 + 1.580 + 0.900 + 1.200 = \underline{\hspace{10em}} = 38.419 \text{ m}^2$$

内面塗装系面積合計

$$A = 36.681 + 38.419 = \underline{\hspace{10em}} = 75.100 \text{ m}^2$$

### S3. 既設伸縮装置撤去工 ( フロッシュジョイントⅡ型 )

#### 2.1 一次施工

##### (1) 既設伸縮装置撤去

A1	L1 =	6.279 m
A2	L2 =	6.279 m
計	L =	12.558 m

#### 2.2 二次施工

##### (1) 既設伸縮装置撤去

A1	車道部	L1 =	3.831 m	{ 車道部 20.22 m { 歩道部 4.682 m
	歩道部	L2 =	2.341 m	
A2	車道部	L3 =	3.831 m	
	歩道部	L4 =	2.341 m	
	計	L =	12.344 m	
<hr/>				
	合計		24.902 m	

### S4. 伸縮装置設置工 (床版箱抜き型埋設ジョイント)

#### (1) 一次施工

##### < A 1 部 伸縮装置設置 >

1. 伸縮金物  $L = 6.28 m$

##### < A 2 部 伸縮装置設置 >

1. 伸縮金物  $L = 6.28 m$

#### (2) 二次施工

##### < A 1 部 伸縮装置設置 >

##### 1. 伸縮金物

車道部	$L = 3.83 m$
歩道部	$L = 2.34 m$
計	$L = 6.17 m$

##### < A 2 部 伸縮装置設置 >

##### 1. 伸縮金物

車道部	$L = 3.83 m$	{ 車道部 20.22 m { 歩道部 4.68 m
歩道部	$L = 2.34 m$	
計	$L = 6.17 m$	
<hr/>		
合計	24.9 m	

§ 5. 足場工

$$\text{吊足場 } A = (13.83 + 2.0) * 2.0 * 2 = 63.3 \text{ m}^2$$

§ 6. 舗装改修工 (設計図参照)

- 1) A s 舗装取り壊し

$$t = 10 \text{ cm} \quad A = 48 \text{ m}^2$$

- 2) A s 舗装

$$\text{基層 } t = 5 \text{ cm} \quad \text{粗粒 A s 20} \quad A = 48 \text{ m}^2$$

$$\text{表層 } t = 6 \text{ cm} \quad \text{密粒 A s 20 F} \quad A = 48 \text{ m}^2$$

- 3) 区画線設置

$$\text{実線・加熱ペイント・15 cm} \quad L = 10 \text{ m}$$

§ 8. 橋梁排水工補修

- 1) 橋梁排水管の取付 (橋面排水 4 箇所)

$$\text{ガリオン用 V S ホース } \phi 165 \text{ mm} \quad L = 2.5 \text{ m} / \text{箇所} \times 4 = 10 \text{ m}$$

§ 9. 運搬

$$\text{鉄筋コンクリート } (0.4 * (10.11 + 2.341) + 0.35 * 10.11 + 0.28 * 2.341) * 0.08 \\ + 0.4 * (10.11 + 2.341) * 0.04 = 0.93 * 2 \text{ヶ所} = 1.86 \text{ m}^3$$

$$\text{A s 舗装 } 48 \text{ m}^2 * 0.1 = 4.8 \text{ m}^3$$

§ 10. 産廃処理

- 1) 鉄筋コンクリートがら

$$1.86 * 2.5 \text{ t} / \text{m}^3 = 4.65 \text{ t}$$

- 2) アスファルトがら

$$4.8 * 2.3 \text{ t} / \text{m}^3 = 11.0 \text{ t}$$

- 3) 鉄くず等 (既設伸縮継手装置)

$$24.9 \text{ m} * \text{平均 } 70 \text{ kg} / 1.8 \text{ m} = 968 \text{ kg} \doteq 1 \text{ t}$$