

# 数量計算書

令和7年度 友沼橋長寿命化工事

一級幹線5号線

野木町大字友沼地内

# 数量 総 括 表

令和7年度 友沼橋長寿命化工事

工事区分(項目)・工種・種別・細別	規 格	単 位	数量(当初)	数量(変更)	数量(増減)	摘 要
**本 工 事**						
橋梁保全工事						
舗装工						
橋面防水工						
橋面防水						
橋面防水工	塗膜系防水 補修	m <sup>2</sup>	141			車道部
橋面防水工	塗膜系防水 補修	m <sup>2</sup>	64			車道部
水抜パイプ設置工	N = 6 箇所	箇所	6			
舗装打換え工						
舗装版破砕 (小規模)						
舗装版破砕積込 (小規模土工)		m <sup>2</sup>	205			
殻運搬						
殻運搬	舗装版破砕 3.0km以下	m <sup>3</sup>	9			
殻処分						
処分費	アスファルト	m <sup>3</sup>	9			
表層						
表層 (車道・路肩部)	1.4m以上3.0m以下 平均仕上り厚50mm	m <sup>2</sup>	141			
表層 (歩道部)	1.4m未満(1層当り平均仕上り厚50mm以下) 平均仕上り厚30mm	m <sup>2</sup>	64			
橋梁付属物工						
排水施設工						
水切り						
水切り設置工	接着剤固定式	m	49.2			
橋梁補修工						
橋梁地覆補修工						
伸縮目地補修						
伸縮目地補修工 (地覆部)	B=20mm	式	1			
ひび割れ補修工						
低圧注入工法						
ひび割れ補修工 (低圧注入工法)	1 構造物当り補修延べ延長25m未満	構造物	1			
断面修復工						
左官工法						
断面修復工 (左官工法)	鉄筋ケレン・鉄筋防錆処理あり 1 構造物当り修復延べ体積0.77m <sup>3</sup>	構造物	1			
断面修復工 (左官工法)	鉄筋ケレン・鉄筋防錆処理なし 1 構造物当り修復延べ体積0.18m <sup>3</sup>	構造物	1			

殻運搬						
人力積込	コンクリート塊	m <sup>3</sup>	0.9			
殻運搬	コンクリート(無筋) 構造物とりこわし 3.3km以下	m <sup>3</sup>	0.9			
処分費	コンクリート(無筋)	m <sup>3</sup>	0.9			
現場塗装工						
橋梁塗装工						
素地調整						
素地調整(1種ケレン)	研削材再利用プラスト工法 回収・分離工含む	m <sup>2</sup>	713			施工規模補正: 1,000m <sup>2</sup> 未満500m <sup>2</sup> 以上
廃棄物保管容器	PCB含有塗膜、安全防護関係、 プラスト養生シート類等	式	1			
下塗						
橋梁塗装工 下塗り (塗替)	有機ジンクリッチペイント スプレー	m <sup>2</sup>	713			
橋梁塗装工 下塗り (塗替)	弱溶剤形変性エポキシ樹脂 スプレー 2層	m <sup>2</sup>	713			
中塗						
橋梁塗装工 中塗り (塗替)	弱溶剤形ふっ素樹脂 淡彩 スプレー	m <sup>2</sup>	713			
上塗						
橋梁塗装工 上塗り (塗替)	弱溶剤形ふっ素樹脂 淡彩 スプレー	m <sup>2</sup>	713			
足場						
吊足場工(タイプA3)		式	1			
床面シート張防護設 置工		式	1			
朝顔工(両側)(タイプ B)		式	1			
板張防護工(タイプB)		式	1			
シート張防護工(タイ プB)		式	1			
プラスト工養生シー ト工		式	1			
塗装足場工(高欄部)	板張防護・プラスト用養生シート等含む	m <sup>2</sup>	82			
防塵対策工						
防塵対策						
環境対策資機材費		式	1			
仮設工						
交通管理工						
交通誘導警備員						
交通誘導警備員の計 上	交通誘導警備員B	式	1			
技術管理費		1式				
極小規模鉄筋探索工	下向き	m <sup>2</sup>	3			
安全費		1式				
安全対策費		式	1			
安全対策費 発注者 立会用		式	1			

舗装打換え工数量計算書

工種・種別		規格・寸法	単位	数量	摘要
橋面舗装打ち替え工	舗装版破碎(小規模)	アスファルト舗装 t=5cm以下	m <sup>2</sup>	141.3	車道
			m <sup>2</sup>	63.6	歩道
			m <sup>2</sup>	204.9	合計
	車道舗装	エコスラック入り再生密粒As(13)-50 t=5cm	m <sup>2</sup>	141.3	
	歩道舗装	エコスラック入り再生密粒As(13)-50 t=3cm	m <sup>2</sup>	63.6	
	殻運搬処理工	As	m <sup>3</sup>	9.0	
橋面防水工	橋面防水層	車道(塗膜系)	m <sup>2</sup>	141.3	
		歩道(塗膜系)	m <sup>2</sup>	63.6	
	導水管	車道部 φ20 樹脂製	m	112.2	112.2/141.3*100m <sup>2</sup> 79.4m/100m <sup>2</sup>
	〃	歩道部 φ15 樹脂製	m	55.2	55.2/63.6*100m <sup>2</sup> 86.8m/100m <sup>2</sup>
	成形目地	車道	m	112.2	112.2/141.3*100m <sup>2</sup> 79.4m/100m <sup>2</sup>
	〃	歩道	m	102.3	102.3/63.6*100m <sup>2</sup> 160.8m/100m <sup>2</sup>
	水抜きパイプ	フレキシブルチューブ φ25, L=250	箇所	6	モルタル間詰
	鉄筋探査	下向き	m <sup>2</sup>	3.0	
水切り設置工	上流床版端部	貼付式 20×25	m	49.2	

## 舗装打換え工数量計算書

1) 舗装版破碎工・鏡面防水工・舗装工			
車道舗装 (t=50)	伸縮部控除		
$3.00 \times (16.40 - 0.70) \times 3$		=	141.3 m <sup>2</sup>
歩道舗装 (t=30)			
$1.35 \times (16.40 - 0.70) \times 3$		=	63.6 m <sup>2</sup>
		<u>計</u>	<u>204.9 m<sup>2</sup></u>
2) 導水管			
車道導水管 (φ20)			
$3.00 \times 6$		=	18.0 m
$(16.40 - 0.70) \times 6$		=	94.2 m
		<u>計</u>	<u>112.2 m</u>
歩道導水管 (φ15)			
$1.35 \times 6$		=	8.1 m
$(16.40 - 0.70) \times 3$		=	47.1 m
	計	<u>計</u>	<u>55.2 m</u>
3) 成形目地材			
車道			
$3.00 \times 6$		=	18.0 m
$(16.40 - 0.70) \times 6$		=	94.2 m
		<u>計</u>	<u>112.2 m</u>
歩道			
$1.35 \times 6$		=	8.1 m
$(16.40 - 0.70) \times 6$		=	94.2 m
		<u>計</u>	<u>102.3 m</u>
4) 排水管設置 (車道)			
床版削孔 φ30、L=220	N=	=	6 孔
フレキシブルチューブ φ25	N= 0.25 × 6	=	1.5 m
モルタル			
$(0.015 \times 0.015 - 0.0125 \times 0.0125) \times \pi \times 0.220 \times 6$		=	0.0003 m <sup>3</sup>
	(最小数量としてセメント1袋分の約0.01m <sup>3</sup> を計上)		
	(想定)		
鉄筋探查	0.5 m <sup>2</sup> × 6 箇所	=	3.0 m <sup>3</sup>
5) As殻 (車道+歩道)			
車道舗装 (t=50)			
$141.3 \times 0.05$		=	7.1 m <sup>3</sup>
歩道舗装 (t=30)			
$63.6 \times 0.03$		=	1.9 m <sup>3</sup>
		<u>計</u>	<u>9.0 m<sup>3</sup></u>
6) 水切り設置 上流床版端部			
$16.4 \times 3$		=	49.2 m

## 伸縮目地部補修工数量計算書

### (1) 伸縮目地部補修工数量集計表

種 別	規格・寸法	単位	数 量		合計
			A1橋台部	A2橋台部	
止水シール材充填工	幅 B=20mm	m	0.50		0.5
止水シール材		L	0.20		0.2
バックアップ材	幅 B=20mm用	L	0.20		0.2

### (2) 伸縮目地部補修工数量計算

- 止水シール材充填工（幅 B=20mm：仮定値）

$$\text{A1橋台部：} \quad \quad \quad = \quad 0.50 \text{ m}$$

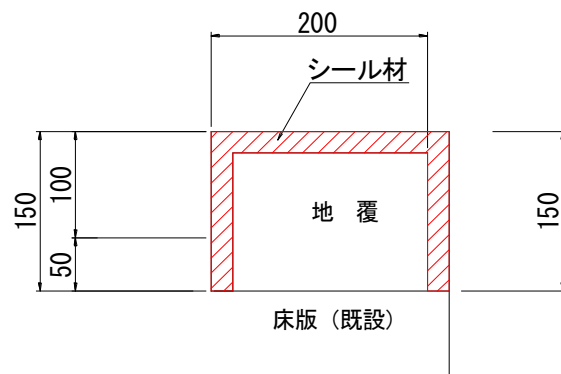
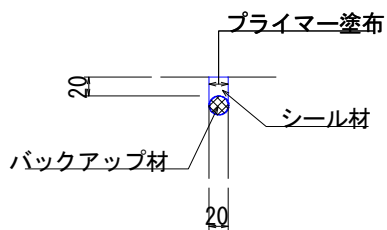
$$\text{計} \quad \quad \quad = \quad 0.50 \text{ m}$$

- 止水シール材・バックアップ材

$$\text{A1橋台部：} \quad 0.020 \text{ m} \times 0.020 \text{ m} \times 0.500 \text{ m} \quad \quad \quad = \quad 0.0002 \text{ m}^3$$

$$\text{計} \quad \quad \quad = \quad 0.0002 \text{ m}^3$$

$$0.0002 \text{ m}^3 \times 1,000 \text{ L} / \text{m}^3 = 0.2 \text{ L}$$

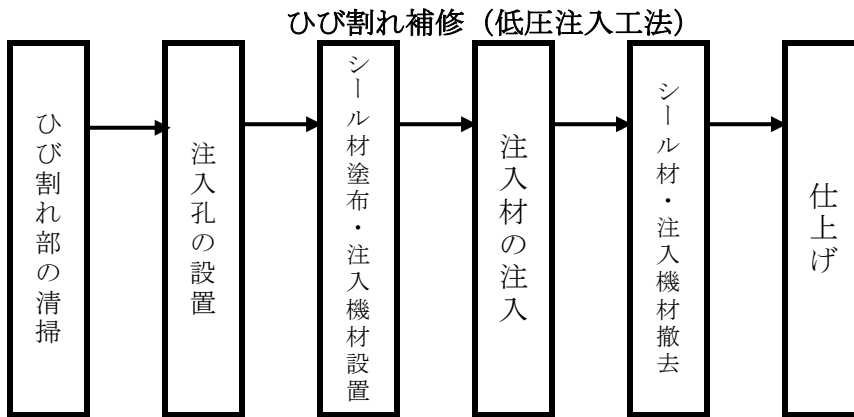


## ひび割れ補修工数量計算書

### (1) ひび割れ補修工数量集計表

低圧注入法

種 別	規格・寸法	単位	数 量			合計
			橋面	床版	下部工	
ひび割れ注入工	低圧注入工	m	0.300			0.30
注入材【使用量】	エポキシ系	k g	0.165			0.17
シール材【設計量】	エポキシ系	k g	0.077			0.08
低圧注入器		個	1			1



ひびわれ注入工（エポキシ樹脂系）：ひびわれ幅 0.2mm以上～0.5mm未満

### (2) ひび割れ補修工数量計算

No	箇所	延長(m)	幅 (m)	面積 (m <sup>2</sup> )	平均深さ(m)	体積(m <sup>3</sup> )	適用
1	地覆	0.30	0.004	0.0012	0.05	0.0001	
					計	0.0001	

・注入材(エポキシ樹脂系)

$$0.0001 \times 1180 \text{kg/m}^3 \quad (\text{参考値}) \quad = \quad 0.118 \text{ kg} \quad \text{【設計量】}$$

$$\text{ロス率40\% (コンクリートメンテナンス協会ホームページより)} \quad \text{【使用量】}$$

$$0.118 \times 1.400 \quad = \quad 0.165 \text{ kg}$$

・シール材(エポキシ樹脂系) 1700kg/m<sup>3</sup> (参考値)  
シール幅 0.050 , 塗厚 0.003 と仮定すると 0.255 kg/m

$$0.300 \times 0.255 \quad = \quad 0.077 \text{ kg} \quad \text{【設計量】}$$

$$\text{ロス率37\% (土木工事標準積算基準書より)} \quad \text{【使用量】}$$

$$0.077 \times 1.370 \quad = \quad 0.105 \text{ kg}$$

・低圧注入器 = 1 個

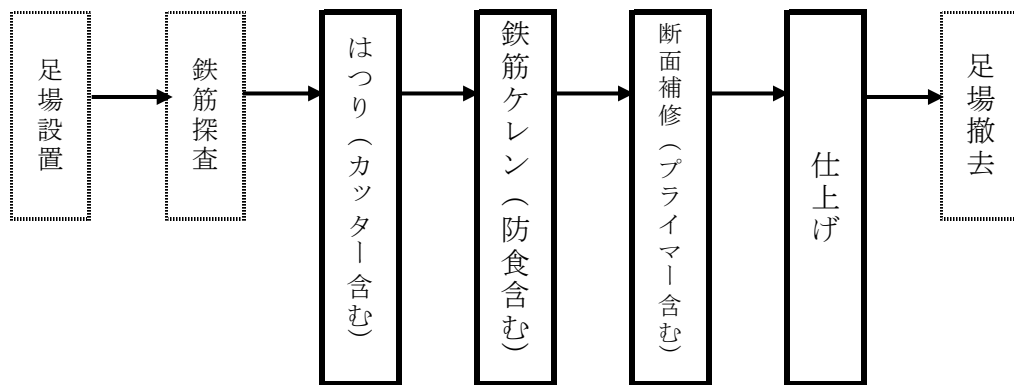
## 断面修復工数量計算書

### (1) 断面修復工数量集計表

左官工

種 別	規格・寸法	単位	数 量			合計
			橋面	床版	下部工	
断面修復工(ケレン有り)	左官工	m <sup>3</sup>	0.001	0.345	0.423	0.769
断面修復工(ケレン無し)	左官工	m <sup>3</sup>	-	0.177	-	0.177
殻運搬処理工	Co殻	m <sup>3</sup>	0.001	0.522	0.423	0.946

### 断面補修（左官工法）



積算上では、上記の範囲が含まれる。鉄筋のケレン防食を含めないケースも

## (2) 断面修復工

No	損傷箇所	箇所数	延長(m)	幅(m)	面積(m <sup>2</sup> )	平均厚(m)	体積(m <sup>3</sup> )	適用
橋面地覆								
①	地覆	1	0.150	0.150	0.023	0.050	0.001	
床版下面								
1径間目								
①	床版G1	1	16.400	0.120	1.968	0.030	0.059	ケレン無
②	床版G1	1	16.400	0.140	2.296	0.050	0.115	
2径間目								
③	床版G1	1	16.400	0.120	1.968	0.030	0.059	ケレン無
④	床版G3	1	16.400	0.140	2.296	0.050	0.115	
3径間目								
⑤	床版G1	1	16.400	0.120	1.968	0.030	0.059	ケレン無
⑥	床版G3	1	16.400	0.140	2.296	0.050	0.115	
下部工								
①	A1	1	0.400	0.800	0.320	0.100	0.032	
②	〃	1	1.100	0.250	0.275	0.100	0.028	
③	P1	1	0.100	0.300	0.030	0.050	0.002	
④	〃	1	1.000	0.250	0.250	0.100	0.025	
⑤	〃	1	0.200	0.300	0.060	0.050	0.003	
⑥	〃	1	0.250	1.000	0.250	0.050	0.013	
⑦	P2	1	下面全て					
			$0.45*0.45*\pi+0.9*(4.4-0.9)=$		3.786			
			$-0.25*0.25*\pi*3=$		-0.589			支柱面積控除
					3.197			
⑦	P2	1	下面全て		3.197	0.100	0.320	
計								
							0.946	

ケレン有り 0.769

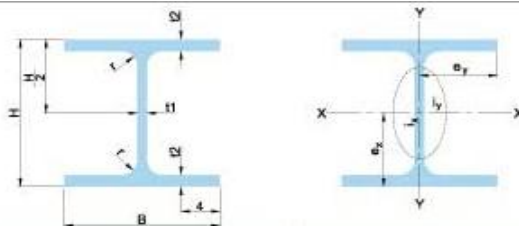
ケレン無 0.177



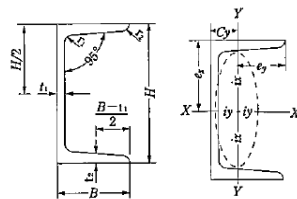
(1) 全面塗装塗替え工

1連当り本数	部材名	種別	部材寸法(mm)		ネット(%)	面数	面積(m <sup>2</sup> )	塗装面積(m <sup>2</sup> )		備考	
			幅	長さ				現場塗装			ケレン面積
								外面塗装	内面塗装		
<b>1. 上部工主構</b>											
1) 旧橋部分											
主桁 (H-594×302×14×23)											
3	主桁	H	594*302	16400	-	1	33.88	101.6	101.6	2.066(m <sup>2</sup> /m)	
※(0.594+0.302+0.302-0.014)×2-0.302(桁上面)=2.066											
横桁 [-250×90×9×13											
8	横桁	[	250*90	1400	-	1	1.14	9.1	9.1	0.813(m <sup>2</sup> /m)	
※デザインデータより0.0235m <sup>2</sup> /kg 34.6kg/m											
12	垂直補剛材	PL	100	548	-	2	0.11	1.3	1.3	端部	
8	垂直補剛材	PL	100	548	-	2	0.11	0.9	0.9	支間部	
							計	112.9	112.9	1連当たり	
旧橋3連当り合計(m <sup>2</sup> )								338.7	338.7		
2) 新設部(歩道部)計算書より(参考資料-1参照) 3連当たり											
横桁・ブラケット								123.5	123.5	※過去の実績値より 重複部控除	
側縦桁								61.6	61.6		
新設部3連当り合計(m <sup>2</sup> )								185.1	185.1		
上部工主構3連当り合計(m <sup>2</sup> )								523.8	523.8		
<b>2. 支承部 (次項参考資料-2参照)</b>											
6	支承	個	0.02m <sup>2</sup> /個				0.02	0.1	0.1	(推定)	
3連当り合計(m <sup>2</sup> )								0.3	0.3		
<b>3. 鋼板接着部(車道部)</b>											
※(1.25m+0.15m)×2=2.8m											
1	床版下面		2800	16400		1	45.92	45.9	45.9		
3連当り合計(m <sup>2</sup> )								137.7	137.7		
<b>4 橋脚(梁部)</b>											
2	曲線部	0.900*3.1415*0.600= 1.696				1	1.70	3.40	3.4	R=450, H=600	
2	直線部	(4.400-0.900)*0.600= 2.100				2	4.20	8.40	8.4		
2橋脚合計(m <sup>2</sup> )								11.8	11.8		

# 鋼桁面積参考資料



シリーズ 高さ x 辺	H x B	断面寸法			断面積 A	単位質量 W	断面二次モーメント		断面二次半径		断面係数			
		t1	t2	r			Ix	Iy	ix	iy	Zx	Zy		
26	400 x 200	*396 x 199	7	11	13	71.41	56.1	19 800	1 450	16.6	4.50	999	145	26
27	400 x 200	400 x 200	8	13	13	83.37	65.4	23 500	1 740	16.8	4.56	1 170	174	27
28	400 x 300	390 x 300	10	16	13	133.3	105	37 900	7 200	16.9	7.35	1 940	480	28
29	400 x 300	400 x 400	13	21	22	218.7	172	66 600	22 400	17.5	10.1	3 330	1 120	29
30	400 x 300	414 x 405	18	28	22	295.4	232	92 800	31 000	17.7	10.2	4 480	1 530	30
31	400 x 400	*428 x 407	20	35	22	360.7	283	119 000	39 400	18.2	10.4	5 570	1 930	31
32	400 x 400	*458 x 417	30	50	22	528.6	415	187 000	60 500	18.8	10.7	8 170	2 900	32
33	400 x 400	*498 x 432	45	70	22	770.1	605	298 000	94 400	19.7	11.1	12 000	4 370	33
34	450 x 200	*446 x 199	8	12	13	82.97	65.1	28 100	1 580	16.4	4.36	1 260	159	34
35	450 x 200	450 x 200	9	14	13	95.43	74.9	32 900	1 870	16.6	4.43	1 460	187	35
36	450 x 300	440 x 300	11	18	13	153.9	121	54 700	8 110	18.9	7.26	2 490	540	36
37	500 x 200	*496 x 199	9	14	13	99.29	77.9	40 800	1 840	20.3	4.31	1 650	185	37
38	500 x 200	500 x 200	10	16	13	112.3	88.2	46 800	2 140	20.4	4.36	1 870	214	38
39	500 x 300	*482 x 300	11	15	13	141.2	111	58 300	8 780	20.3	6.92	2 420	450	39
40	500 x 300	488 x 300	11	18	13	159.2	125	68 900	8 110	20.8	7.14	2 820	540	40
41	600 x 200	*596 x 199	10	15	13	117.8	92.5	66 600	1 980	23.8	4.10	2 240	199	41
42	600 x 200	600 x 200	11	17	13	131.7	103	75 600	2 270	24.0	4.16	2 520	227	42
43	600 x 300	*582 x 300	12	17	13	169.2	133	98 900	7 660	24.2	6.73	3 400	511	43
44	600 x 300	588 x 300	12	20	13	187.2	147	114 000	9 010	24.7	6.94	3 890	601	44
45	600 x 300	*594 x 302	14	23	13	217.1	170	134 000	10 800	24.8	6.98	4 500	700	45

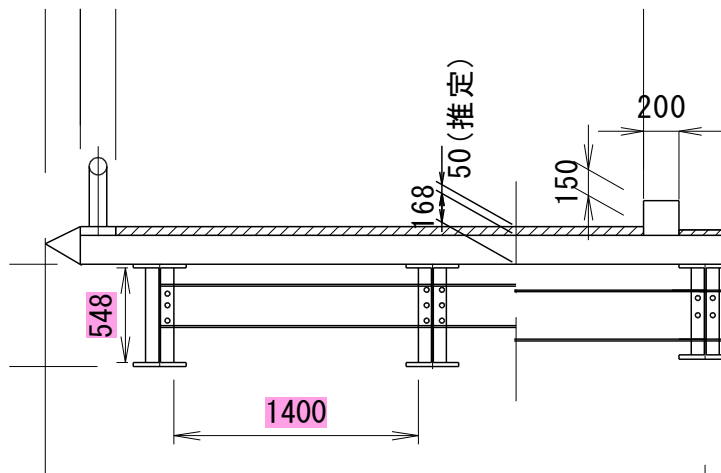


断面二次モーメント  $I = ai^2$   
 断面二次半径  $i = \sqrt{I/a}$   
 断面係数  $Z = I/e$   
 (a=断面積)

## 溝形鋼 (JIS G 3192)

標準断面寸法 mm					断面積 cm <sup>2</sup>	単位 質量 kg/m	重心の位置 cm		断面二次モーメント cm <sup>4</sup>		断面二次半径 cm		断面係数 cm <sup>3</sup>		塗 装 種 別 ml/kg	最新 の 入 手 難 易 度	使用 規 度
HxB	h	t1	t2	r			Cx	Cy	Ix	Iy	ix	iy	Zx	Zy			
75x40	5	7	8	4	8.818	6.92	0	1.28	75.3	12.2	2.92	1.17	20.1	4.47	0.0413	○	
100x50	5	7.5	8	4	11.92	9.36	0	1.54	188	26.0	3.97	1.48	37.6	7.52	0.0400	○	
125x65	6	8	8	4	17.11	13.4	0	1.90	424	61.8	4.98	1.90	67.8	13.4	0.0357	○	
150x75	6.5	10	10	5	23.71	18.6	0	2.28	861	117	6.03	2.22	115	22.4	0.0304	○	
150x75	9	12.5	15	7.5	30.59	24.0	0	2.31	1050	147	5.86	2.19	140	28.3	0.0231	○	
180x75	7	10.5	11	5.5	27.20	21.4	0	2.13	1380	131	7.12	2.19	153	24.3	0.0292	○	
200x80	7.5	11	12	6	31.33	24.6	0	2.21	1950	168	7.88	2.32	195	29.1	0.0277	○	
200x90	8	13.5	14	7	38.65	30.3	0	2.74	2480	277	8.02	2.68	249	44.2	0.0286	○	
250x90	9	13	14	7	44.07	34.6	0	2.40	4180	294	9.74	2.58	334	44.5	0.0235	○	○
250x90	11	14.5	17	8.5	51.17	40.2	0	2.40	4590	329	9.56	2.54	374	49.9	0.0201	○	
300x90	9	13	14	7	48.57	38.1	0	2.22	6440	309	11.5	2.52	429	45.7	0.0240	○	○
300x90	10	15.5	19	9.5	55.74	43.8	0	2.34	7410	390	11.5	2.54	494	54.1	0.0207	○	○
300x90	12	16	19	8.5	61.90	48.6	0	2.28	7870	379	11.3	2.48	525	56.4	0.0186	○	
390x100	10.5	16	18	9	68.39	54.5	0	2.41	14500	535	14.5	2.78	783	70.5	0.0203	○	○
390x100	13	18.5	18	9	78.96	62.0	0	2.33	16600	565	14.1	2.67	823	73.8	0.0178	○	
380x100	13	20	24	12	85.71	67.3	0	2.54	17600	655	14.3	2.76	926	87.8	0.0163	○	

注) フランジを高力ボルトで締め付ける時は、テーパー座金が必要となる。

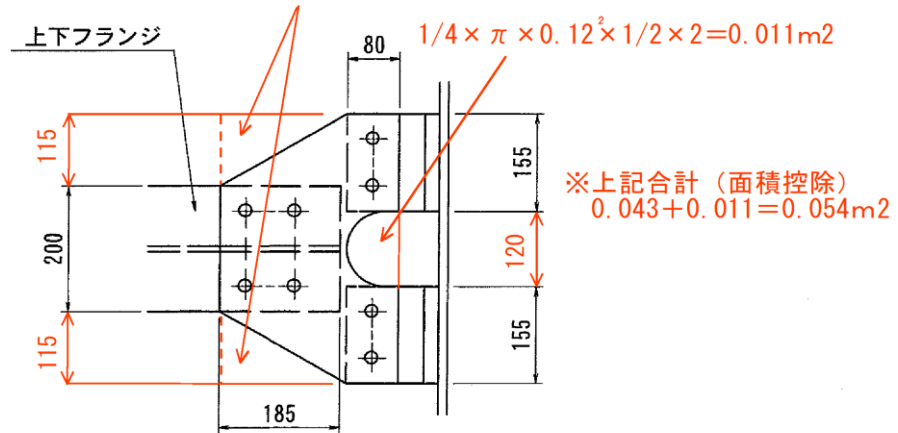




### 3 - 2 塗装面積詳細

(1) 連結部の塗装追加項目

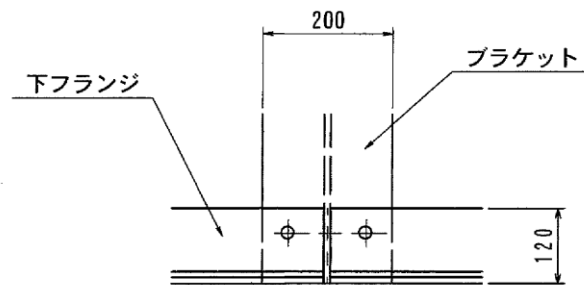
1) 横桁・ブラケット  $1/2 \times 0.115 \times 0.185 \times 4 = 0.043m^2$



工場塗装	$A1 = -0.200 \times 0.185 \times 4 \text{面} \times 6 \times 8 = -7.10 \text{ m}^2$
	$A2 = -0.080 \times 0.155 \times 4 \text{面} \times 12 \times 8 = -4.76 \text{ m}^2$
	$\Sigma A = -11.86 \text{ m}^2$
現場塗装	$A1 = 0.200 \times 0.185 \times 2 \text{面} \times 6 \times 8 = 3.55 \text{ m}^2$
	$A2 = 0.080 \times 0.155 \times 2 \text{面} \times 12 \times 8 = 2.38 \text{ m}^2$
	$\Sigma A = 5.93 \text{ m}^2$

上記のΣAの値を、後頁の (2) 塗装面積詳細 に部品名称『FLG-SPL』として入力する。

2) 側縦桁



工場塗装	$A1 = -0.120 \times 0.200 \times 4 \text{面} \times 16 = -1.54 \text{ m}^2$
現場塗装	$A1 = 0.120 \times 0.200 \times 2 \text{面} \times 16 = 0.77 \text{ m}^2$

上記のA1の値を、後頁の (2) 塗装面積詳細 に部品名称『SPL』として入力する。



**	2	側縦桁	基数 = 3			工場塗装 外面	現場塗装 外面	Net (%)	現場添接 外面	Net (%)	ブラスト	現場塗装 外面
*	2 - 1	仕訳 記号	断面形状	部品長 (mm)	個数	表面積 (m2)	Net (%)	Net (%)	工場塗装 外面	現場添接 外面	Net (%)	現場塗装 外面
		U-FLG	120 * 9.0	4195	4	4.33	50		2.17			2.17
		WEB	132 * 9.0	4195	4	4.73	94		4.45			4.45
		L-FLG	120 * 9.0	4195	4	4.33	97		4.20			4.20
		U-FLG	120 * 9.0	2657	6	4.11	50		2.06			2.06
		WEB	132 * 9.0	2657	6	4.50	94		4.23			4.23
		L-FLG	120 * 9.0	2657	6	4.11	97		3.99			3.99
		SPL-UFLG	100 * 9.0	320	8	0.56	-46		-0.26	0.26		0.03
		SPL-UFLG	M 22	55	32	0.16				0.03		0.16
		SPL-LFLG	M 22	55	32	0.16				0.16		0.77
		SPL								1.22		20.52
					小計	26.99			-1.54			26.67
									19.30			

中項目塗装面積

表面積	=	26.99	*	3	=	80.97	m2
工場塗装外面	=	19.30	*	3	=	57.90	m2
現場添接外面	=	1.22	*	3	=	3.66	m2
ブラスト	=	26.67	*	3	=	20.01	m2
現場塗装外面	=	20.52	*	3	=	61.56	m2

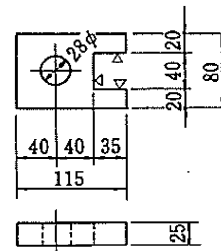
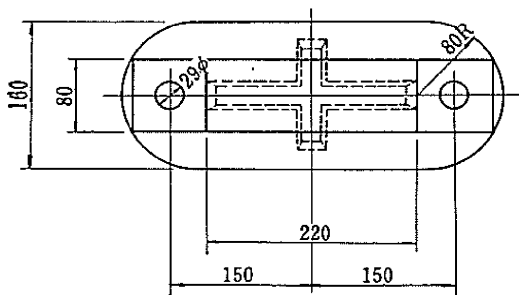
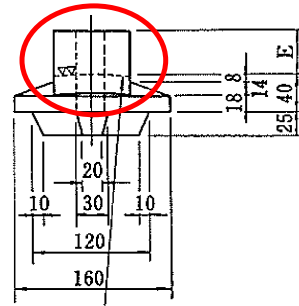
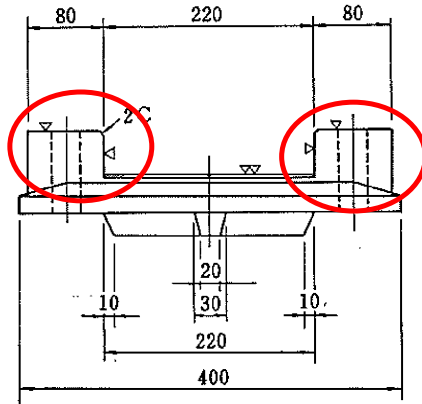
大項目塗装面積の合計

側縦桁

表面積	=	80.97	m2
工場塗装外面	=	57.90	m2
現場添接外面	=	3.66	m2
ブラスト	=	20.01	m2
現場塗装外面	=	61.56	m2

参考資料-2 支承塗装面積計算

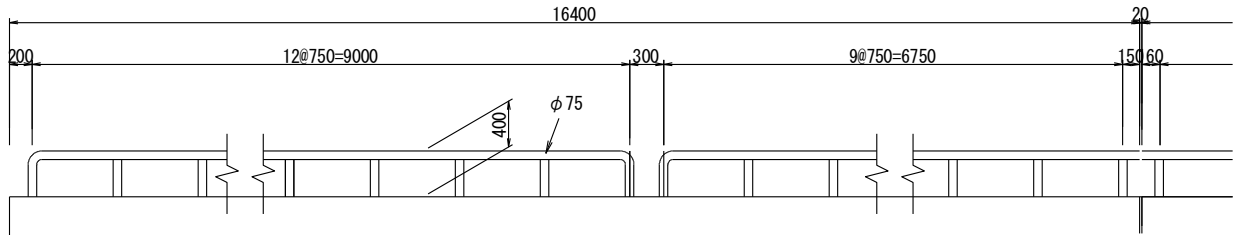
1連当り 本数	部材名	種別	部材寸法(mm)		ネット (%)	面数	面積 (m <sup>2</sup> )	塗装面積(m <sup>2</sup> )			備考
			幅	長さ				現場塗装		ケレン 面積	
								外面塗装	内面塗装		
支承露出部分のみ ※突起以下は埋設されているため。											
1	-	-	80	80	-	2	0.01	0.01		0.01	上面
1	-	-	80	41	-	3	0.01	0.01		0.01	側面
							計	0.02			



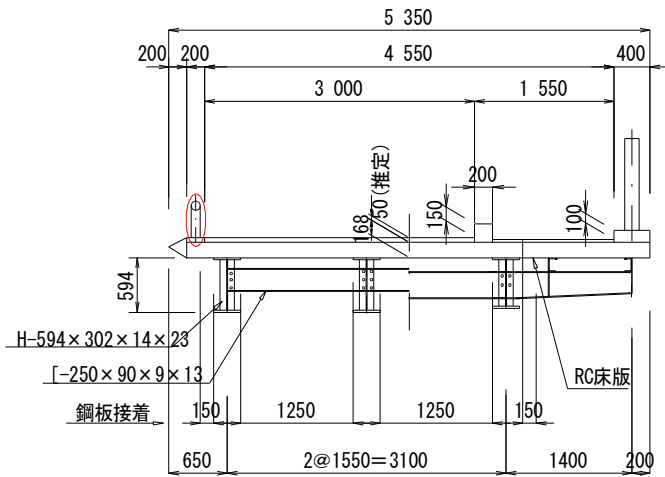
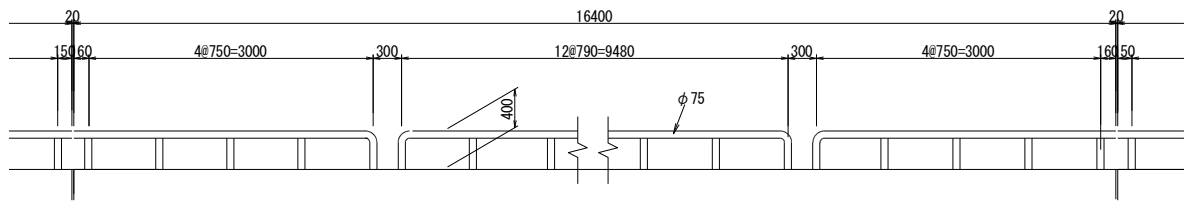
型 式	E mm
S 35-41	41
S 35-46	46
S 35-52	52
S 35-58	58

(2) 高欄塗替え工数量計算書 (上流側)

側径間



中央径間



周長  
 $\phi 75 = 0.24\text{m}$

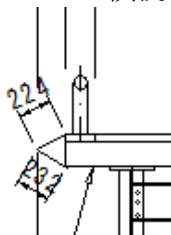
側径間

支柱 ( 13 + 10 ) × 0.33 × 0.24 × 2 = 3.6 m<sup>2</sup>  
 横棧 ( 9.00 + 6.90 ) × 0.24 × 2 = 7.6 m<sup>2</sup>

中央径間

支柱 ( 13 + 5 + 5 ) × 0.33 × 0.24 = 1.8 m<sup>2</sup>  
 横棧 ( 9.48 + 3.16 + 3.16 ) × 0.24 = 3.8 m<sup>2</sup>

( 0.224 + 0.232 ) × 16.4 × 3 = 22.4 m<sup>2</sup>



計 39.2 m<sup>2</sup>