

2.2 受梁台[架台]

表-1：数量集計表

部材・部位	単位	数量		備考
		RC-Ⅲ塗装系	F-11塗装系	
(1) TYPE-A1	m2	24.106	1.224	面積=架台+反力梁
(2) TYPE-B1	m2	10.669	0.612	〃
(3) TYPE-B2	m2	19.824	0.549	〃
(4) TYPE-B3	m2	11.978	0.612	〃
(5) TYPE-C1	m2	10.732	1.712	〃
(6) TYPE-C2	m2	7.013	0.856	〃
(7) TYPE-C3	m2	10.982	0.275	〃
				〃
合計	m2	95.304	5.840	〃
				〃

連絡通路設置要領図（4P部）

平面図 S=1:100

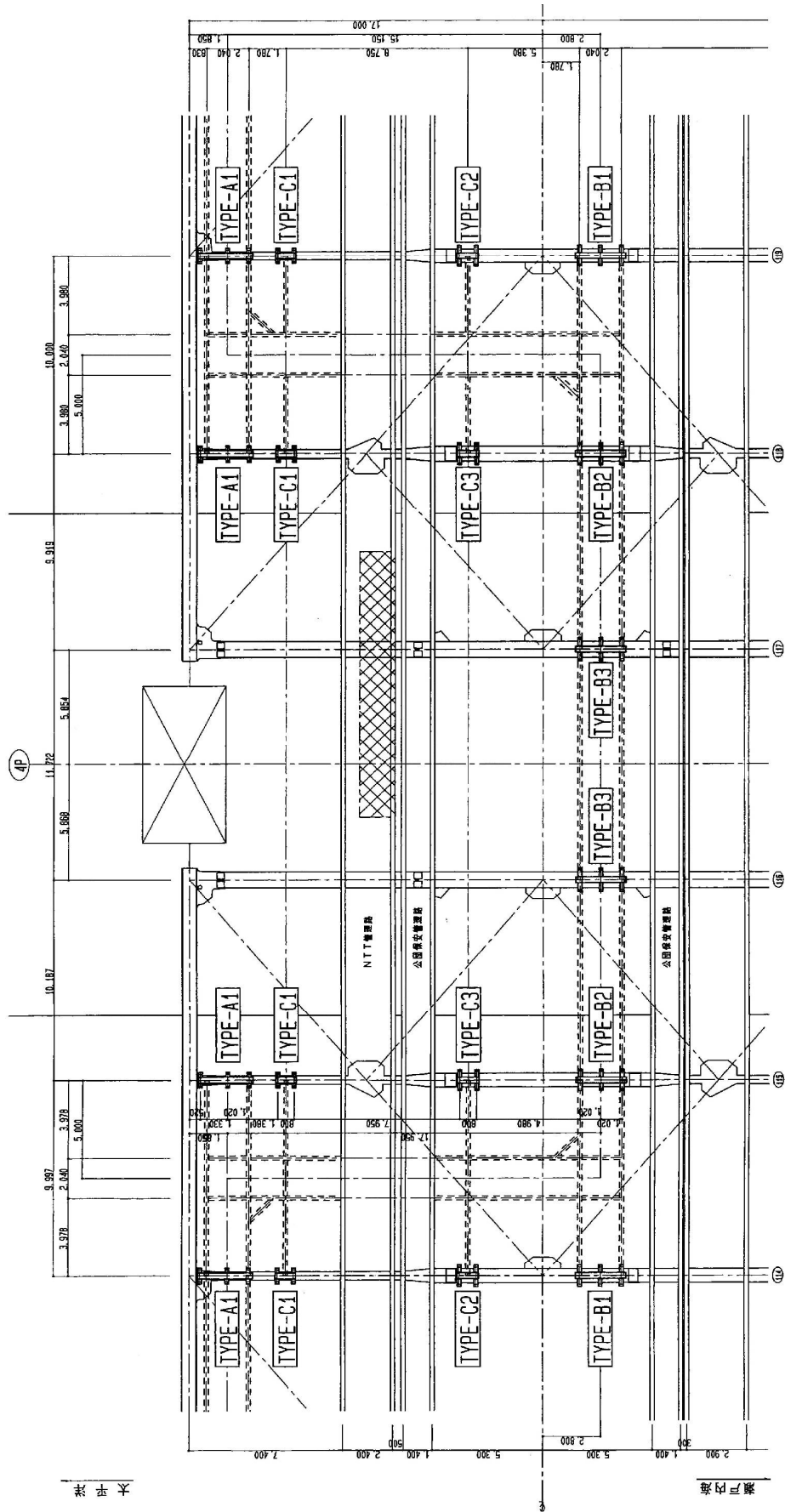


図-1：受梁台面積根拠図

2.2.1 TYPE-A1

TYPE-A1 施工基数 N= 2 箇所

■RC-III塗装系

架台部 A= 9.943 m²

反力梁 A= 2.110 m²

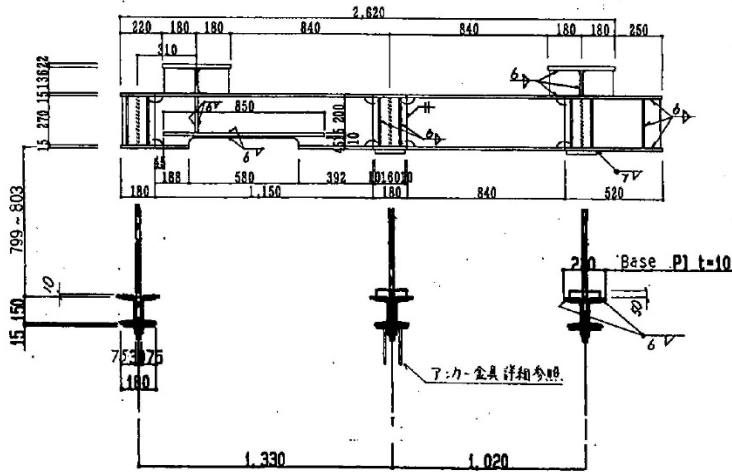
合計 = 12.053 m² * 2 = 24.106 m²

■F-11塗装系

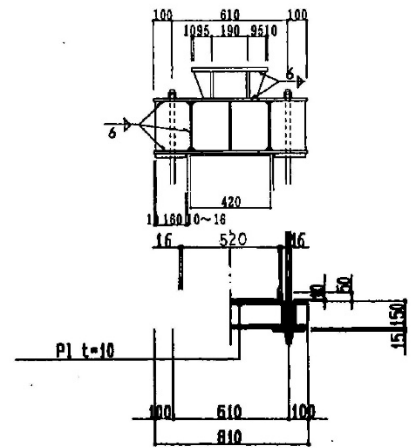
架台部 A= 0.612 m² * 2 = 1.224 m²

(1) 架台

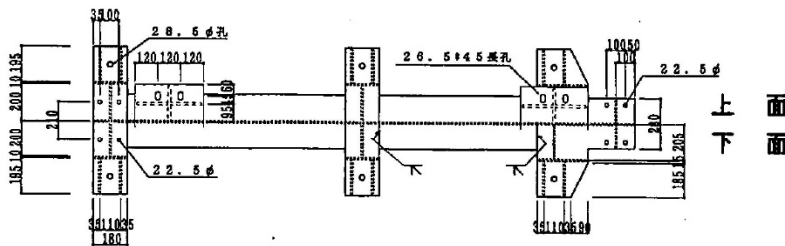
側面図 S= 1:20 TYPE-A1



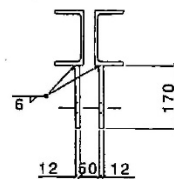
断面図 S= 1:20



平面図 S= 1:20
架台



1 - H	300 × 300 × 10 × 1150 (SS400)	2 - BED PL	400 × 22 × 360
1 - H	300 × 300 × 10 × 840 (SS400)	2 - RIB PL	136 × 15 × 380
2 - FLG PL	145 × 15 × 850	8 - RIB PL	136 × 15 × 183
4 - FLG PL	180 × 15 × 810	2 - STF PL	136 × 10 × 200
2 - FLG PL	520 × 15 × 810	2 - STF PL	126 × 10 × 270
3 - WEB PL	270 × 10 × 400	4 - PL	160 × 22 × 180
12 - RIB PL	270 × 10 × 185	8 - HTE	M 22 × 115 (F10T)
4 - RIB PL	270 × 10 × 160	8 - ナット	M 22 (3種)
2 - RIB PL	270 × 10 × 250	6 - Rod	φ 24 × 1450 (M24相当, F10T相当)
1 - RIB FB	75 × 9 × 270 (SS400)	12 - ナット	M 24 (1種/HYB用)
4 - RIB PL	85 × 10 × 270	12 - ワッシャ	M 24 (HYB用)
1 - RIB PL	415 × 9 × 270	12 - ナット	M 24 (3種)



① 形鋼 : 1 - H 300*300*10*15*1150

・上フランジ上面

$$A = 0.300 * 1.150 - (0.015 * 0.300 + 0.015 * 0.163 * 4) = 0.331 \text{ m}^2$$

・上フランジ下面

$$A = (0.300 - 0.010) * 1.150 = 0.334 \text{ m}^2$$

・ウエブ面

$$A = (0.270 * 1.150 - 0.015 * 0.850 - 0.045 * 0.580) * 2 = 0.543 \text{ m}^2$$

・下フランジ上面

$$A = (0.300 - 0.010) * (1.150 - 0.580) = 0.165 \text{ m}^2$$

・下フランジ下面

$$A = \text{本橋主梁接触面} = 0.000 \text{ m}^2$$

$$\text{計} = 1.373 \text{ m}^2$$

② 形鋼 : 1 - H 300*300*10*15*840

・上フランジ上面

$$A = 0.300 * 0.840 = 0.252 \text{ m}^2$$

・上フランジ下面

$$A = (0.300 - 0.010) * 0.840 = 0.244 \text{ m}^2$$

・ウエブ面

$$A = 0.270 * 0.840 * 2 = 0.454 \text{ m}^2$$

・下フランジ上面

$$A = (0.300 - 0.010) * 0.840 = 0.244 \text{ m}^2$$

・下フランジ下面

$$A = \text{本橋主梁接触面} = 0.000 \text{ m}^2$$

$$\text{計} = 1.194 \text{ m}^2$$

③ 鋼板 : PL

・ 2 - FLG PL 145*15*850

$$A = (0.145 * 0.850 + 0.015 * (0.145 * 2 + 0.850)) * 2 = 0.281 \text{ m}^2$$

・ 5 - FLG PL 180*15*810

$$A = (0.180 * 0.810 * 2 + 0.015 * (0.180 + 0.810) * 2) * 5 = 1.607 \text{ m}^2$$

$$A = -(0.400 * 0.010 + 0.185 * 0.010 * 4 + 0.160 * 0.010) * 5 = -0.065 \text{ m}^2$$

・ 2 - FLG PL 520*15*810

$$A = (0.520 * 0.810 * 2 + 0.015 * (0.520 + 0.810) * 2) * 2 = 1.765 \text{ m}^2$$

$$A = -(0.400 * 0.010 + 0.185 * 0.010 * 4 + 0.250 * 0.010) * 1 = -0.014 \text{ m}^2$$

・ 3 - Web PL 270*10*400

$$A = (0.270 * 0.400 * 2 - 0.270 * 0.010 * 2) * 3 = 0.632 \text{ m}^2$$

・ 12 - Rib PL 270*10*185	A= (0.270*0.185*2+0.270*0.010)*12	=	1.231	m2
・ 4 - Rib PL 270*10*160	A= (0.270*0.160*2+0.270*0.010*2-0.270*0.010*3)*4	=	0.335	m2
・ 2 - Rib PL 270*10*250	A= (0.270*0.250*2+0.270*0.010*2-0.270*0.010*3)*2	=	0.265	m2
・ 4 - Rib PL 85*10*270	A= (0.085*0.270*2+0.270*0.010)*4	=	0.194	m2
・ 1 - Rib PL 415*9*270	A= (0.415*0.270*2+0.270*0.009)*1	=	0.227	m2
・ 2 - Bed PL 400*22*360 (F-11塗装系)	A= (0.400*0.360*2+(0.400+0.360)*2*0.022)*2	=	0.643	m2
	A= -(0.015*0.380+0.015*0.163*4)*2	=	-0.031	m2
・ 2 - Rib PL 136*15*380	A= (0.136*0.380*2+0.015*0.136*2-0.015*0.136*4)*1	=	0.099	m2
	A= (0.136*0.380+0.136*0.153*2+0.015*0.136*2-0.015*0.136*2)*2	=	0.187	m2
・ 8 - Rib PL 136*15*163	A= (0.136*0.163*2+0.015*0.136)*8	=	0.371	m2
・ 2 - Sti PL 136*10*200	A= (0.136*0.200)*2	=	0.054	m2
・ 2 - Sti PL 126*10*270	A= (0.126*0.270)*2	=	0.068	m2
・ 4 - 160*22*160	A= (0.160*0.160+0.160*0.022*4)*4	=	0.159	m2

計 = 8.008 m2

小計 = 10.575 m2

④ 控除

・ 取付ボルト孔 (φ22.5) : N=16孔

$$A = -\pi/4 * 0.0225^2 = -0.0004 \text{ m}^2 * 16 = -0.006 \text{ m}^2$$

・ ハイテンタイロッド取付孔 (φ28.6) : N=24孔

$$A = -\pi/4 * 0.0286^2 = -0.0006 \text{ m}^2 * 24 = -0.014 \text{ m}^2$$

$$\text{計} = -0.020 \text{ m}^2$$

$$\text{合計} = 10.555 \text{ m}^2$$

○小計

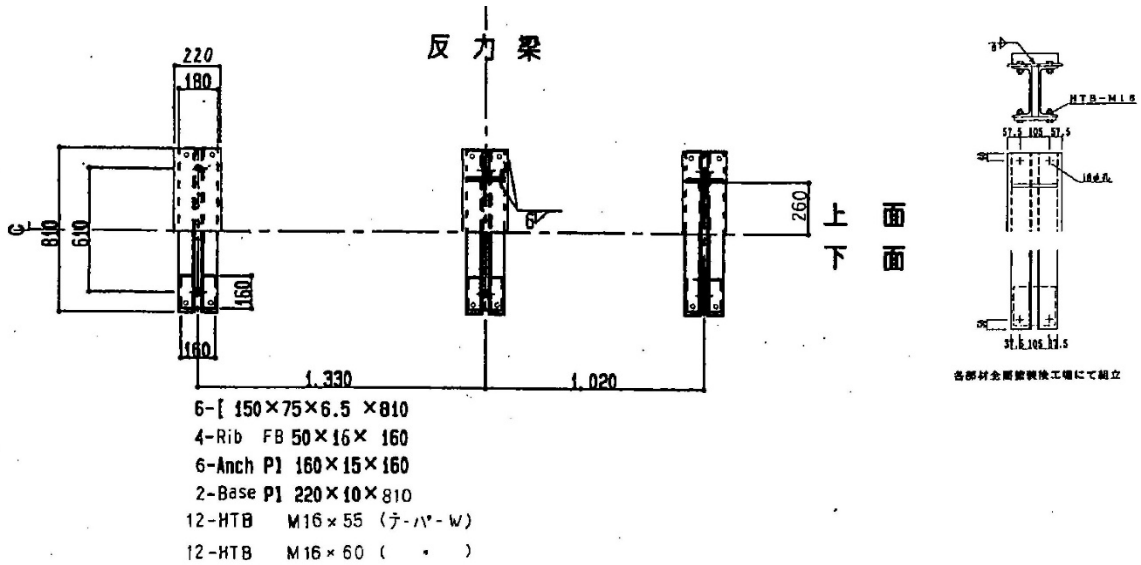
1) RC-3塗装系

$$A = 10.555 - 0.612 = 9.943 \text{ m}^2$$

2) F-11塗装系 (Bed部材)

$$A = 0.643 - 0.031 = 0.612 \text{ m}^2$$

(2) 反力梁



① 形鋼 : 6 - [150*75*6.5*810

$$A = ((0.150 + 0.0759 * 2) * 0.810 - 0.075 * 0.420) * 6 = 1.278 \text{ m}^2$$

② 鋼板 : PL

・ 4 - Rib FB 50*16*160

$$A = (0.050 * 0.160 * 2 + (0.050 * 2 + 0.160) * 0.016) * 4 = 0.081 \text{ m}^2$$

・ 6 - Anch PL 160*15*160

$$A = (0.160 * 0.160 + 0.160 * 4 * 0.015) * 6 = 0.211 \text{ m}^2$$

・ 2 - Base PL 220*10*810

$$A = (0.220 * 0.810 + (0.220 + 0.810) * 2 * 0.010) * 2 = 0.398 \text{ m}^2$$

・ 2 - PL 170*12*200

$$A = (0.170 * 0.200 * 2 + (0.170 * 2 + 0.200) * 0.012) * 2 = 0.149 \text{ m}^2$$

$$\text{計} = 2.117 \text{ m}^2$$

③ 控除

・ 反力梁ハイテンタイロッド取付孔 (φ28.6)

孔明け (φ28.6) : 12孔

$$A = -\pi/4 * 0.0286^2 = -0.0006 \text{ m}^2 * 12 = -0.007 \text{ m}^2$$

$$\text{小計} = 2.110 \text{ m}^2$$

2.2.2 TYPE-B1

TYPE-B1 施工基数 N= 1 箇所

■RC-Ⅲ塗装系

架台部 A= 7.913 m²

反力梁 A= 2.756 m²

合計 = 10.669 m² * 1 = 10.669 m²

■F-11塗装系

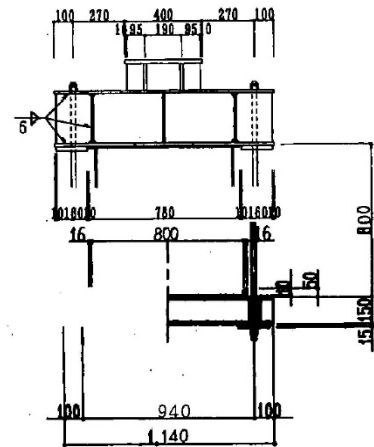
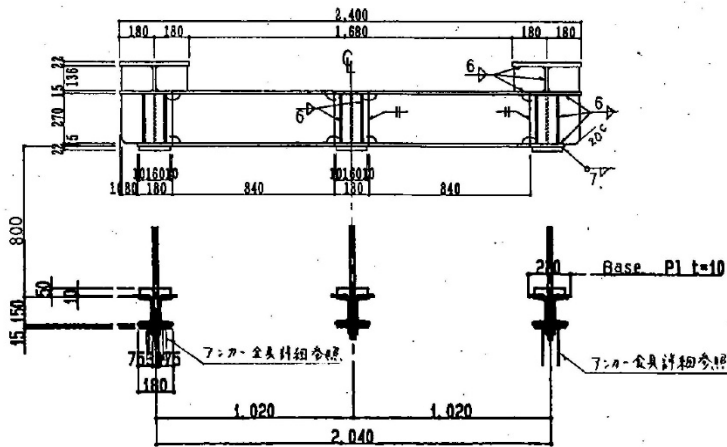
架台部 A= 0.612 m² * 1 = 0.612 m²

(1) 架台

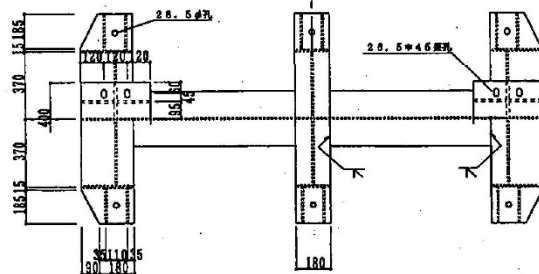
TYPE-B1

側面図 S= 1:20

断面図 S= 1:20



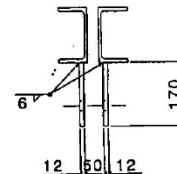
平面図 S= 1:20
架



上面
下面

2 - H	300 × 300 × 10 × 840 (SS400)
2 - FLG PL	270 × 15 × 1140
2 - FLG PL	180 × 15 × 1140
2 - FLG PL	180 × 15 × 1140
3 - WEB PL	270 × 10 × 730
12 - RIB PL	270 × 10 × 185
2 - RIB PL	270 × 10 × 160
4 - RIB PL	270 × 10 × 250
2 - RIB PL	165 × 10 × 270
4 - RIB PL	85 × 10 × 270

2 - BED PL	400 × 22 × 360
2 - RIB PL	136 × 15 × 380
8 - RIB PL	136 × 15 × 163
6 - PL	160 × 22 × 160
8 - HTB	M 22 × 115 (F10T)
8 - ナット	M 22 (3個)
6 - Rod	φ 24 × 1450 (M24材, F10T相当)
12 - ナット	M 24 (1種/HTB用)
12 - ワッシャー	M 24 (HTB用)
12 - ナット	M 24 (3個)



① 形鋼 : 1 - H 300*300*10*15*840

・上フランジ上面

$$A = 0.300 * 0.840 - (0.015 * 0.100 * 2) = 0.249 \text{ m}^2$$

・上フランジ下面

$$A = (0.300 - 0.010) * 0.840 = 0.244 \text{ m}^2$$

・ウエブ面

$$A = 0.270 * 0.840 * 2 = 0.454 \text{ m}^2$$

・下フランジ上面

$$A = (0.300 - 0.010) * 0.840 = 0.244 \text{ m}^2$$

・下フランジ下面

$$A = \text{本橋主梁接触面} = 0.000 \text{ m}^2$$

$$\text{計} = 1.191 \text{ m}^2$$

② 形鋼 : 1 - H 300*300*10*15*840

・上フランジ上面

$$A = 0.300 * 0.840 - (0.015 * 0.100 * 2) = 0.249 \text{ m}^2$$

・上フランジ下面

$$A = (0.300 - 0.010) * 0.840 = 0.244 \text{ m}^2$$

・ウエブ面

$$A = 0.270 * 0.840 * 2 = 0.454 \text{ m}^2$$

・下フランジ上面

$$A = (0.300 - 0.010) * 0.840 = 0.244 \text{ m}^2$$

・下フランジ下面

$$A = \text{本橋主梁接触面} = 0.000 \text{ m}^2$$

$$\text{計} = 1.191 \text{ m}^2$$

③ 鋼板 : PL

・ 2 - FLG PL 270*15*1140

$$A = (0.270 * 1.140 + 0.015 * (0.145 * 2 + 0.850)) * 2 = 0.650 \text{ m}^2$$

・ 2 - FLG PL 180*15*1140

$$A = (0.180 * 1.140 * 2 + 0.015 * (0.180 + 1.140) * 2) * 2 = 0.900 \text{ m}^2$$

$$A = -(0.400 * 0.010 + 0.185 * 0.010 * 4 + 0.160 * 0.010) * 2 = -0.026 \text{ m}^2$$

・ 2 - FLG PL 180*15*1140

$$A = (0.180 * 1.140 * 2 + 0.015 * (0.180 + 1.140) * 2) * 2 = 0.900 \text{ m}^2$$

$$A = -(0.400 * 0.010 + 0.185 * 0.010 * 4 + 0.250 * 0.010) * 1 = -0.014 \text{ m}^2$$

・ 3 - Web PL 270*10*185

$$A = (0.270 * 0.185 * 2 - 0.270 * 0.010 * 2) * 3 = 0.284 \text{ m}^2$$

• 12 – Rib PL 270*10*185			
A=	$(0.270*0.185*2+0.270*0.010)*12$	=	1.231 m2
• 2 – Rib PL 270*10*160			
A=	$(0.270*0.160*2+0.270*0.010*2-0.270*0.010*3)*2$	=	0.167 m2
• 2 – Rib PL 270*10*250			
A=	$(0.270*0.250*2+0.270*0.010*2-0.270*0.010*3)*2$	=	0.265 m2
• 2 – Rib PL 165*10*270			
A=	$(0.165*0.270*2+0.270*0.010)*2$	=	0.184 m2
• 4 – Rib PL 85*10*270			
A=	$(0.085*0.270*2+0.270*0.010)*4$	=	0.194 m2
• 2 – Bed PL 400*22*360 (F-11塗装系)			
A=	$(0.400*0.360*2+(0.400+0.360)*2*0.022)*2$	=	0.643 m2
A=	$-(0.015*0.380+0.015*0.163*4)*2$	=	-0.031 m2
• 2 – Rib PL 136*15*380			
A=	$(0.136*0.380*2+0.015*0.136*2-0.015*0.136*4)*1$	=	0.099 m2
A=	$(0.136*0.380+0.136*0.153*2+0.015*0.136*2-0.015*0.136*2)*2$	=	0.187 m2
• 8 – Rib PL 136*15*163			
A=	$(0.136*0.163*2+0.015*0.136)*8$	=	0.371 m2
• 4 – 160*22*160			
A=	$(0.160*0.160+0.160*0.022*4)*4$	=	0.159 m2
		計 =	6.163 m2
		小計 =	8.545 m2

④ 控除

・ 取付ボルト孔 (φ 22.5) : N=16孔

$$A = -\pi/4 * 0.0225^2 = -0.0004 \text{ m}^2 * 16 = -0.006 \text{ m}^2$$

・ ハイテンタイロッド取付孔 (φ 28.6) : N=24孔

$$A = -\pi/4 * 0.0286^2 = -0.0006 \text{ m}^2 * 24 = -0.014 \text{ m}^2$$

$$\text{計} = -0.020 \text{ m}^2$$

$$\text{合計} = 8.525 \text{ m}^2$$

○小計

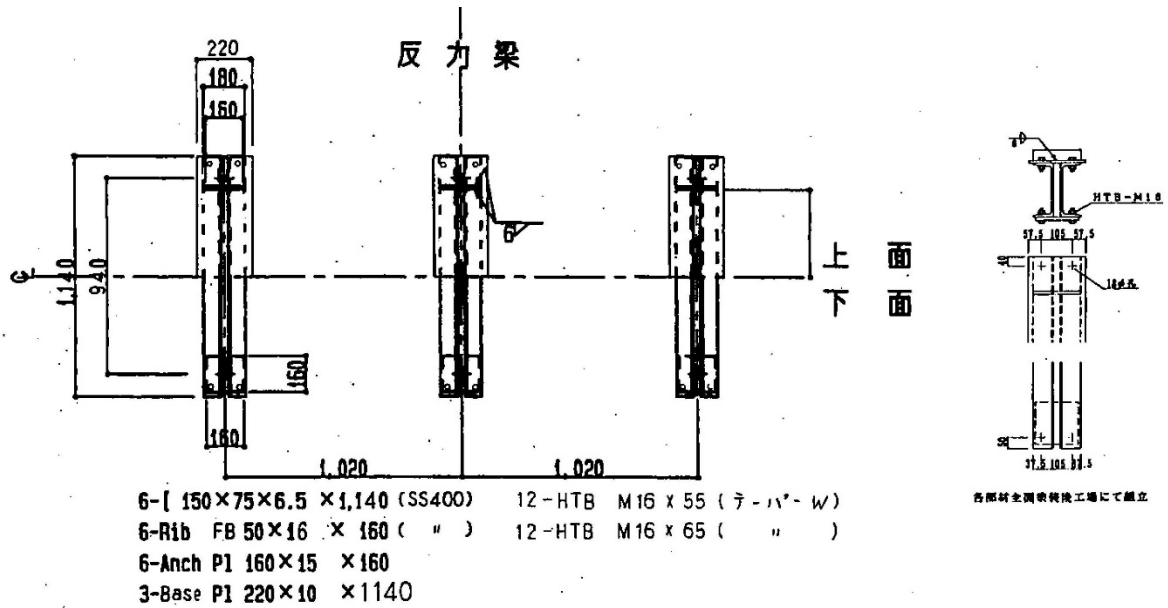
1) RC-3塗装系

$$A = 8.525 - 0.612 = 7.913 \text{ m}^2$$

2) F-11塗装系 (Bed部材)

$$A = 0.643 - 0.031 = 0.612 \text{ m}^2$$

(2) 反力梁



① 形鋼 : 6 - [150*75*6.5*1140

$$A = ((0.150 + 0.0759 * 2) * 1.140 - 0.075 * 0.420) * 6 = 1.875 \text{ m}^2$$

② 鋼板 : PL

・ 6- Rib FB 50*16*160

$$A = (0.050 * 0.160 * 2 + (0.050 * 2 + 0.160) * 0.016) * 6 = 0.121 \text{ m}^2$$

・ 6 - Anch PL 160*15*160

$$A = (0.160 * 0.160 + 0.160 * 4 * 0.015) * 6 = 0.211 \text{ m}^2$$

・ 3 - Base PL 220*10*1140

$$A = (0.220 * 1.140 + (0.220 + 1.140) * 2 * 0.010) * 2 = 0.556 \text{ m}^2$$

計 = 2.763 m²

③ 控除

・ 反力梁ハイテンタイロッド取付孔 (φ28.6)

孔明け (φ28.6) : 12孔

$$A = -\pi / 4 * 0.0286^2 = -0.0006 \text{ m}^2 * 12 = -0.007 \text{ m}^2$$

小計 = 2.756 m²

2.2.3 TYPE-B2

TYPE-B2 施工基数 N= 1 箇所

■RC-Ⅲ塗装系

架台部 A= 17.068 m2

反力梁 A= 2.756 m2

合計 = 19.824 m2 * 1 = 19.824 m2

■F-11塗装系

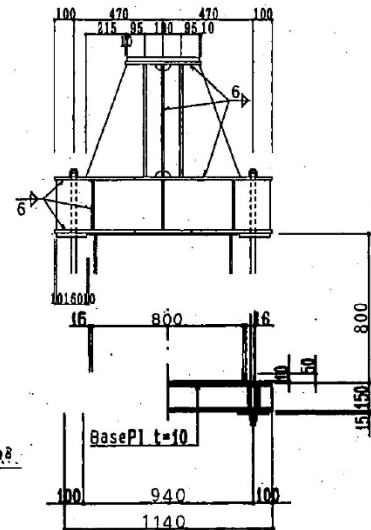
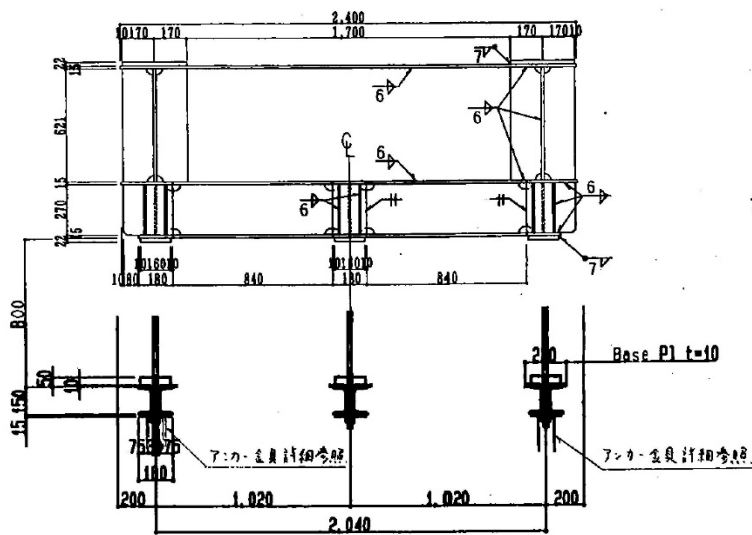
架台部 A= 0.549 m2 * 1 = 0.549 m2

(1)架台

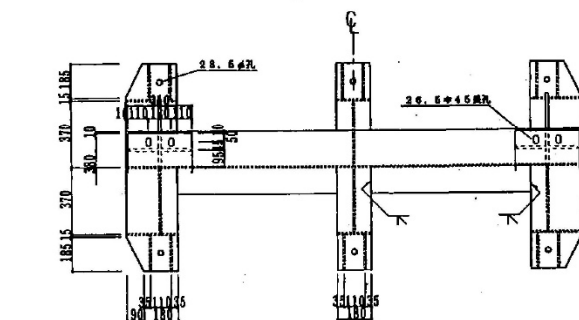
TYPE-B2

側面図 S= 1:20

断面図 S= 1:20



平面図 S= 1:20



上面
下面

2 - H	300 x 300 x 10 x 840 (SS400)	2 - BED PL	380 x 22 x 340
2 - FLG PL	270 x 15 x 1140	1 - FLG PL	400 x 15 x 2400
2 - FLG PL	180 x 15 x 1140	1 - WEB PL	621 x 10 x 2380
2 - FLG PL	180 x 15 x 1140	4 - RIB PL	400 x 10 x 621
3 - WEB PL	270 x 10 x 730	8 - RIB PL	153 x 10 x 621
12 - RIB PL	270 x 10 x 185	6 - PL	160 x 22 x 160
2 - RIB PL	270 x 10 x 160	8 - HTB	M 22 x 130 (F10T)
4 - RIB PL	270 x 10 x 250	8 - ナット	M 22 (3種)
2 - RIB PL	165 x 10 x 270	6 - Rod	φ 24 x 1450 (H24相当, F10T相当)
4 - RIB PL	85 x 10 x 270	12 - ナット	M 24 (1種/HTB用)
		12 - ワッシャー	M 24 (HTB用)
		12 - ナット	M 24 (3種)

① 形鋼 : 1 - H 300*300*10*15*840

・上フランジ上面

$$A = 0.300 * 0.840 - (0.015 * 0.100 * 2) = 0.249 \text{ m}^2$$

・上フランジ下面

$$A = (0.300 - 0.010) * 0.840 = 0.244 \text{ m}^2$$

・ウエブ面

$$A = 0.270 * 0.840 * 2 = 0.454 \text{ m}^2$$

・下フランジ上面

$$A = (0.300 - 0.010) * 0.840 = 0.244 \text{ m}^2$$

・下フランジ下面

$$A = \text{本橋主梁接触面} = 0.000 \text{ m}^2$$

$$\text{計} = 1.191 \text{ m}^2$$

② 形鋼 : 1 - H 300*300*10*15*840

・上フランジ上面

$$A = 0.300 * 0.840 - (0.015 * 0.100 * 2) = 0.249 \text{ m}^2$$

・上フランジ下面

$$A = (0.300 - 0.010) * 0.840 = 0.244 \text{ m}^2$$

・ウエブ面

$$A = 0.270 * 0.840 * 2 = 0.454 \text{ m}^2$$

・下フランジ上面

$$A = (0.300 - 0.010) * 0.840 = 0.244 \text{ m}^2$$

・下フランジ下面

$$A = \text{本橋主梁接触面} = 0.000 \text{ m}^2$$

$$\text{計} = 1.191 \text{ m}^2$$

③ 鋼板 : PL

・ 2 - FLG PL 270*15*1140

$$A = (0.270 * 1.140 + 0.015 * (0.145 * 2 + 0.850)) * 2 = 0.650 \text{ m}^2$$

・ 2 - FLG PL 180*15*1140

$$A = (0.180 * 1.140 * 2 + 0.015 * (0.180 + 1.140) * 2) * 2 = 0.900 \text{ m}^2$$

$$A = -(0.400 * 0.010 + 0.185 * 0.010 * 4 + 0.160 * 0.010) * 2 = -0.026 \text{ m}^2$$

・ 2 - FLG PL 180*15*1140

$$A = (0.180 * 1.140 * 2 + 0.015 * (0.180 + 1.140) * 2) * 2 = 0.900 \text{ m}^2$$

$$A = -(0.400 * 0.010 + 0.185 * 0.010 * 4 + 0.250 * 0.010) * 1 = -0.014 \text{ m}^2$$

・ 3 - Web PL 270*10*730

$$A = (0.270 * 0.730 * 2 - 0.270 * 0.010 * 2) * 3 = 1.166 \text{ m}^2$$

- ・ 12 - Rib PL 270*10*185
 $A = (0.270 \times 0.185 \times 2 + 0.270 \times 0.010) \times 12 = 1.231 \text{ m}^2$
- ・ 2 - Rib PL 270*10*160
 $A = (0.270 \times 0.160 \times 2 + 0.270 \times 0.010 \times 2 - 0.270 \times 0.010 \times 3) \times 2 = 0.167 \text{ m}^2$
- ・ 4 - Rib PL 270*10*250
 $A = (0.270 \times 0.250 \times 2 + 0.270 \times 0.010 \times 2 - 0.270 \times 0.010 \times 3) \times 4 = 0.529 \text{ m}^2$
- ・ 2 - Rib PL 165*10*270
 $A = (0.165 \times 0.270 \times 2 + 0.270 \times 0.010) \times 2 = 0.184 \text{ m}^2$
- ・ 4 - Rib PL 85*10*270
 $A = (0.085 \times 0.270 \times 2 + 0.270 \times 0.010) \times 4 = 0.194 \text{ m}^2$
- ・ 2 - Bed PL 380*22*340 (F-11塗装系)
 $A = (0.380 \times 0.340 \times 2 + (0.380 + 0.340) \times 2 \times 0.022) \times 2 = 0.580 \text{ m}^2$
 $A = -(0.015 \times 0.380 + 0.015 \times 0.163 \times 4) \times 2 = -0.031 \text{ m}^2$
- ・ 1 - Flg PL 400*15*2400
 $A = (0.400 \times 2.400 \times 2 + (0.400 + 2.400) \times 2 \times 0.015) \times 1 = 2.004 \text{ m}^2$
- ・ 1 - Web PL 621*10*2380
 $A = 0.621 \times 2.380 \times 2 = 2.956 \text{ m}^2$
- ・ 4 - Rib PL 400*10*621
 $A = (0.400 \times 0.621 \times 2 + 0.010 \times 0.400 \times 2 - 0.015 \times 0.136 \times 4) \times 4 = 1.987 \text{ m}^2$
 $A = (0.136 \times 0.380 + 0.136 \times 0.153 \times 2 + 0.015 \times 0.136 \times 2 - 0.015 \times 0.136 \times 2) \times 2 = 0.187 \text{ m}^2$
- ・ 8 - Rib PL 153*10*621
 $A = (0.153 \times 0.621 \times 2 + 0.010 \times 0.153) \times 8 = 1.532 \text{ m}^2$
- ・ 4 - 160*22*160
 $A = (0.160 \times 0.160 + 0.160 \times 0.022 \times 4) \times 4 = 0.159 \text{ m}^2$

計 = 15.255 m²

小計 = 17.637 m²

④ 控除

・ 取付ボルト孔 (φ22.5) : N=16孔

$$A = -\pi/4 * 0.0225^2 = -0.0004 \text{ m}^2 * 16 = -0.006 \text{ m}^2$$

・ ハイテンタイロッド取付孔 (φ28.6) : N=24孔

$$A = -\pi/4 * 0.0286^2 = -0.0006 \text{ m}^2 * 24 = -0.014 \text{ m}^2$$

$$\text{計} = -0.020 \text{ m}^2$$

$$\text{合計} = 17.617 \text{ m}^2$$

○小計

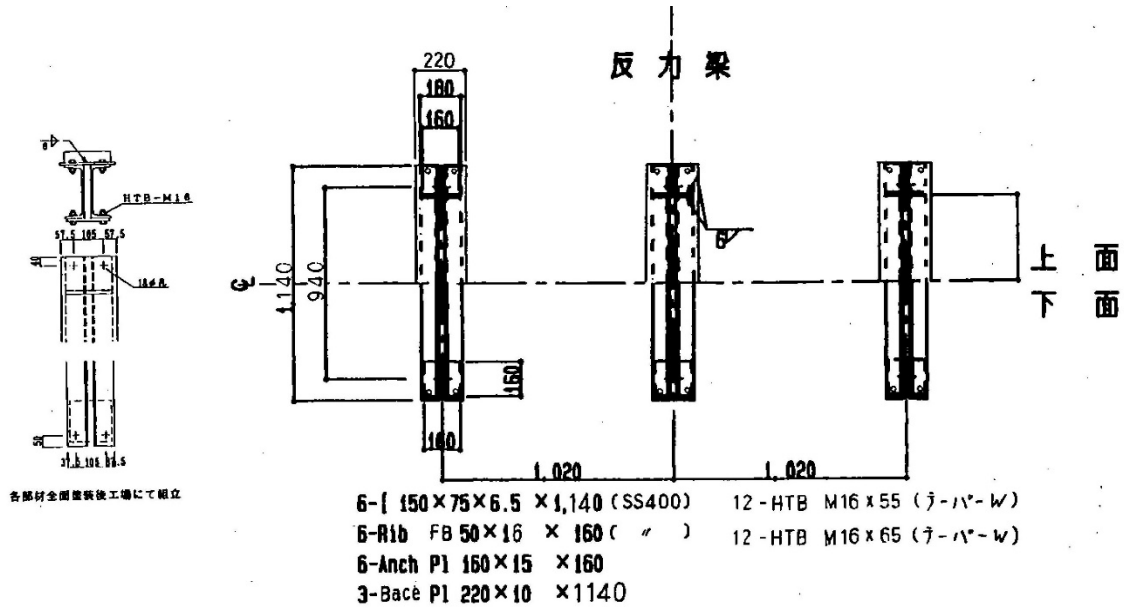
1) RC-3塗装系

$$A = 17.617 - 0.549 = 17.068 \text{ m}^2$$

2) F-11塗装系 (Bed部材)

$$A = 0.580 - 0.031 = 0.549 \text{ m}^2$$

(2) 反力梁



① 形鋼 : 6 - [150*75*6.5*1140

$$A = ((0.150 + 0.0759 * 2) * 1.140 - 0.075 * 0.420) * 6 = 1.875 \text{ m}^2$$

② 鋼板 : PL

・ 6- Rib FB 50*16*160

$$A = (0.050 * 0.160 * 2 + (0.050 * 2 + 0.160) * 0.016) * 6 = 0.121 \text{ m}^2$$

・ 6 - Anch PL 160*15*160

$$A = (0.160 * 0.160 + 0.160 * 4 * 0.015) * 6 = 0.211 \text{ m}^2$$

・ 3 - Base PL 220*10*1140

$$A = (0.220 * 1.140 + (0.220 + 1.140) * 2 * 0.010) * 2 = 0.556 \text{ m}^2$$

計 = 2.763 m²

③ 控除

・ 反力梁ハイテンタイロッド取付孔 (φ28.6)

孔明け (φ28.6) : 12孔

$$A = -\pi / 4 * 0.0286^2 = -0.0006 \text{ m}^2 * 12 = -0.007 \text{ m}^2$$

小計 = 2.756 m²

2.2.4 TYPE-B3

TYPE-B3 施工基数 N= 1 箇所

■RC-Ⅲ塗装系

架台部 A= 9.107 m²

反力梁 A= 2.871 m²

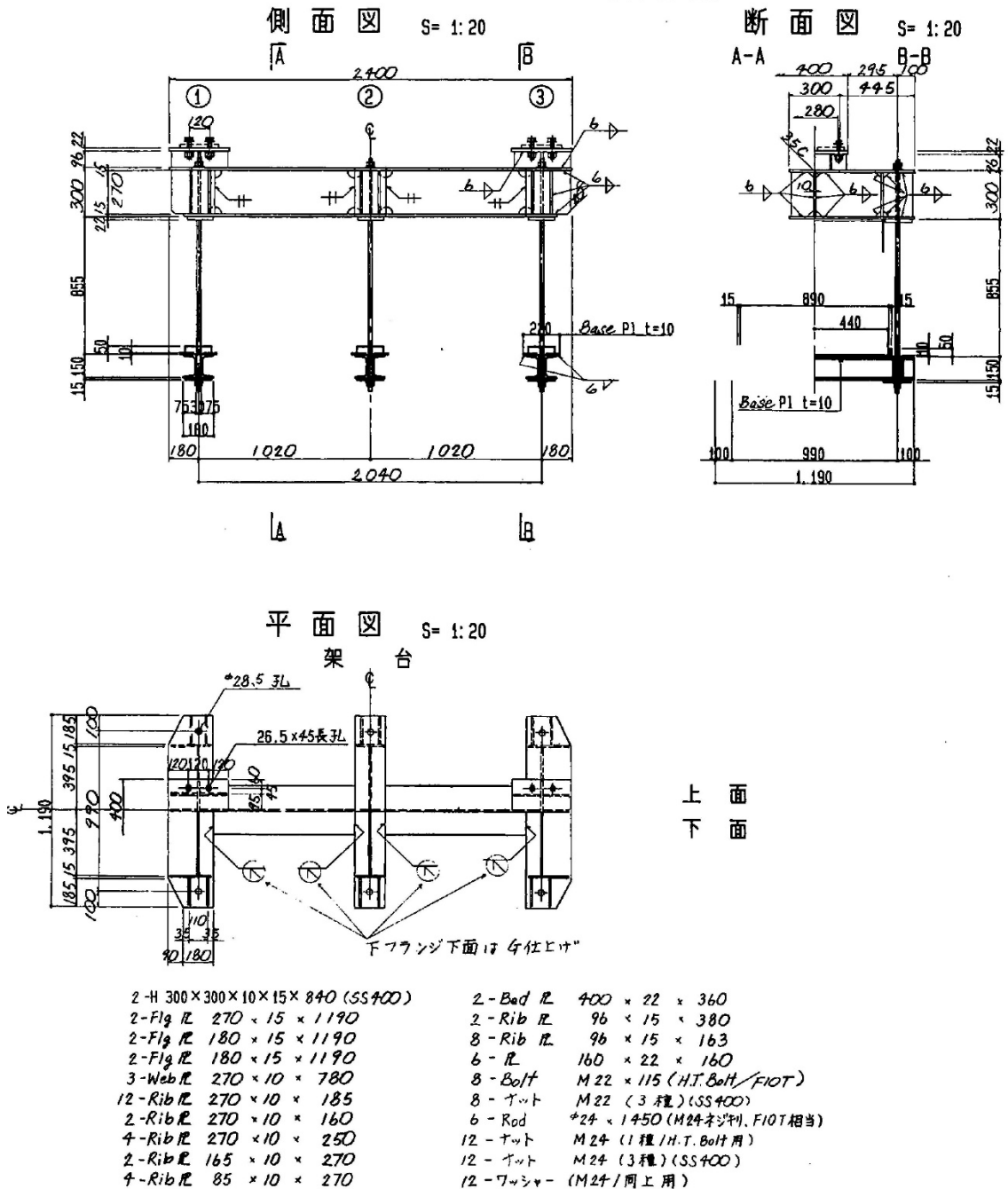
合計 = 11.978 m² * 1 = 11.978 m²

■F-11塗装系

架台部 A= 0.612 m² * 1 = 0.612 m²

(1) 架台

TYPE-B3



① 形鋼 : 1 - H 300*300*10*15*840

・上フランジ上面

$$A = 0.300 * 0.840 - (0.015 * 0.100 * 2) = 0.249 \text{ m}^2$$

・上フランジ下面

$$A = (0.300 - 0.010) * 0.840 = 0.244 \text{ m}^2$$

・ウエブ面

$$A = 0.270 * 0.840 * 2 = 0.454 \text{ m}^2$$

・下フランジ上面

$$A = (0.300 - 0.010) * 0.840 = 0.244 \text{ m}^2$$

・下フランジ下面

$$A = \text{本橋主梁接触面} = 0.000 \text{ m}^2$$

$$\text{計} = 1.191 \text{ m}^2$$

② 形鋼 : 1 - H 300*300*10*15*840

・上フランジ上面

$$A = 0.300 * 0.840 - (0.015 * 0.100 * 2) = 0.249 \text{ m}^2$$

・上フランジ下面

$$A = (0.300 - 0.010) * 0.840 = 0.244 \text{ m}^2$$

・ウエブ面

$$A = 0.270 * 0.840 * 2 = 0.454 \text{ m}^2$$

・下フランジ上面

$$A = (0.300 - 0.010) * 0.840 = 0.244 \text{ m}^2$$

・下フランジ下面

$$A = \text{本橋主梁接触面} = 0.000 \text{ m}^2$$

$$\text{計} = 1.191 \text{ m}^2$$

③ 鋼板 : PL

・ 2 - FLG PL 270*15*1190

$$A = (0.270 * 1.190 + 0.015 * (0.270 * 2 + 1.190)) * 2 = 0.695 \text{ m}^2$$

・ 2 - FLG PL 180*15*1190

$$A = (0.180 * 1.190 * 2 + 0.015 * (0.180 + 1.190) * 2) * 2 = 0.939 \text{ m}^2$$

$$A = -(0.400 * 0.010 + 0.185 * 0.010 * 4 + 0.160 * 0.010) * 2 = -0.026 \text{ m}^2$$

・ 2 - FLG PL 180*15*1190

$$A = (0.180 * 1.190 * 2 + 0.015 * (0.180 + 1.190) * 2) * 2 = 0.939 \text{ m}^2$$

$$A = -(0.400 * 0.010 + 0.185 * 0.010 * 4 + 0.250 * 0.010) * 1 = -0.014 \text{ m}^2$$

・ 3 - Web PL 270*10*780

$$A = (0.270 * 0.780 * 2 - 0.270 * 0.010 * 2) * 3 = 1.247 \text{ m}^2$$

・ 12 - Rib PL 270*10*185				
A= (0.270*0.185*2+0.270*0.010)*12	=	1.231	m2	
・ 2 - Rib PL 270*10*160				
A= (0.270*0.160*2+0.270*0.010*2-0.270*0.010*3)*2	=	0.167	m2	
・ 4 - Rib PL 270*10*250				
A= (0.270*0.250*2+0.270*0.010*2-0.270*0.010*3)*4	=	0.529	m2	
・ 2 - Rib PL 165*10*270				
A= (0.165*0.270*2+0.270*0.010)*2	=	0.184	m2	
・ 4 - Rib PL 85*10*270				
A= (0.085*0.270*2+0.270*0.010)*4	=	0.194	m2	
・ 2 - Bed PL 400*22*360 (F-11塗装系)				
A= (0.400*0.360*2+(0.400+0.360)*2*0.022)*2	=	0.643	m2	
A= -(0.015*0.380+0.015*0.163*4)*2	=	-0.031	m2	
・ 2 - Rib PL 96*15*380				
A= (0.096*0.380*2+0.015*0.380*2-0.015*0.136*4)*2	=	0.152	m2	
・ 8 - Rib PL 96*15*163				
A= (0.096*0.163*2+0.015*0.163)*8	=	0.270	m2	
・ 6 - 160*22*160				
A= (0.160*0.160+0.160*0.022*4)*6	=	0.238	m2	
		計	=	7.357 m2
		小計	=	9.739 m2

④ 控除

・ 取付ボルト孔(φ22.5) : N=16孔				
A= $-\pi/4*0.0225^2$	=	-0.0004	m2	* 16 = -0.006 m2
・ ハイテンタイロッド取付孔(φ28.6) : N=24孔				
A= $-\pi/4*0.0286^2$	=	-0.0006	m2	* 24 = -0.014 m2
		計	=	-0.020 m2
		合計	=	9.719 m2

○小計

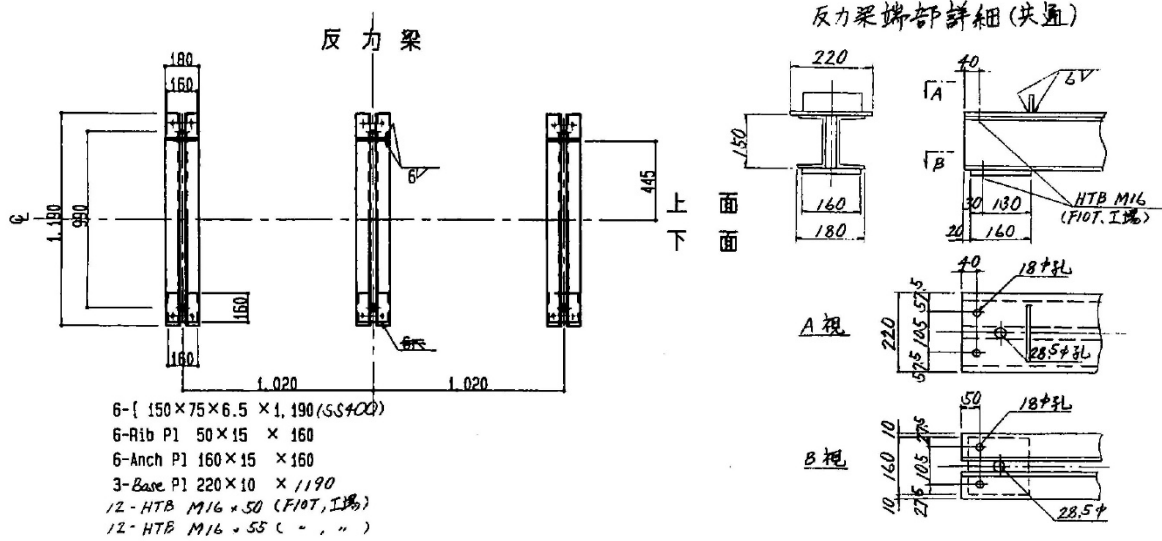
1) RC-3塗装系

$$A = 9.719 - 0.612 = 9.107 \text{ m}^2$$

2) F-11塗装系 (Bed部材)

$$A = 0.643 - 0.031 = 0.612 \text{ m}^2$$

(2) 反力梁



① 形鋼 : 6 - [150*75*6.5*1190

$$A = ((0.150 + 0.0759 * 2) * 1.190 - 0.075 * 0.420) * 6 = 1.966 \text{ m}^2$$

② 鋼板 : PL

・ 6- Rib FB 50*16*160

$$A = (0.050 * 0.160 * 2 + (0.050 * 2 + 0.160) * 0.016) * 6 = 0.121 \text{ m}^2$$

・ 6 - Anch PL 160*15*160

$$A = (0.160 * 0.160 + 0.160 * 4 * 0.015) * 6 = 0.211 \text{ m}^2$$

・ 3 - Base PL 220*10*1190

$$A = (0.220 * 1.190 + (0.220 + 1.190) * 2 * 0.010) * 2 = 0.580 \text{ m}^2$$

計 = 2.878 m²

③ 控除

・ 反力梁ハイテンタイロッド取付孔(φ28.6)

孔明け(φ28.6) : 12孔

$$A = -\pi/4 * 0.0286^2 = -0.0006 \text{ m}^2 * 12 = -0.007 \text{ m}^2$$

小計 = 2.871 m²

2.2.5 TYPE-C1

TYPE-C1 施工基数 N= 2 箇所

■RC-Ⅲ塗装系

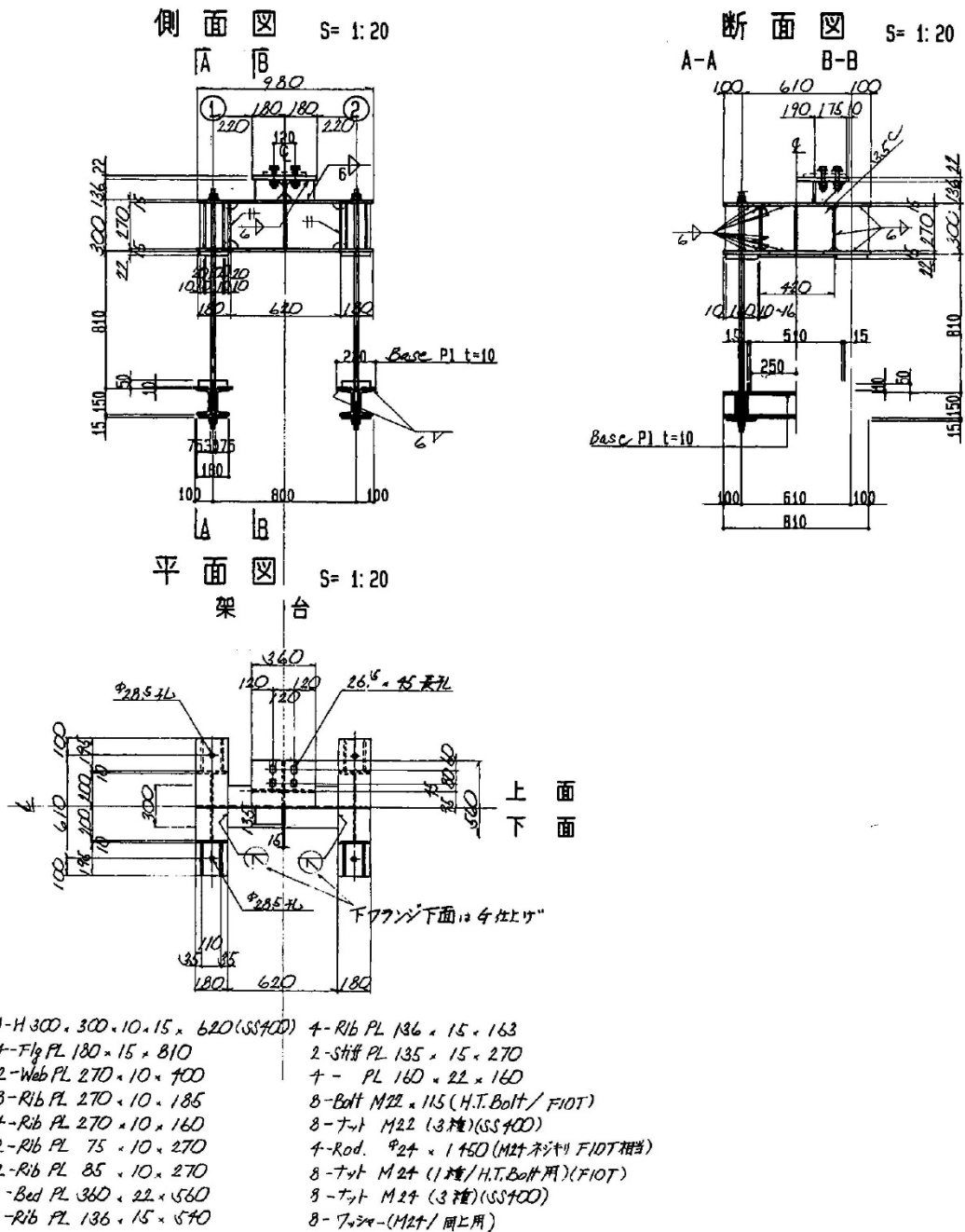
架台部	A=	3.752	m ²				
反力梁	A=	1.614	m ²				
合計	=	5.366	m ²	*	2	=	10.732 m ²

■F-11塗装系

架台部	A=	0.856	m ²	*	2	=	1.712 m ²
-----	----	-------	----------------	---	---	---	----------------------

(1) 架台

TYPE-C1



① 形鋼 : 1 - H 300*300*10*15*620

・ 上フランジ上面

$$A = 0.300 \times 0.620 - (0.015 \times 0.300 + 0.015 \times 0.163 \times 4) = 0.172 \text{ m}^2$$

・ 上フランジ下面

$$A = (0.300 - 0.010) \times 0.620 = 0.180 \text{ m}^2$$

・ ウェブ面

$$A = (0.270 \times 0.620 - 0.015 \times 0.850 - 0.045 \times 0.580) \times 2 = 0.257 \text{ m}^2$$

・ 下フランジ上面

$$A = (0.300 - 0.010) \times (0.620 - 0.580) = 0.012 \text{ m}^2$$

・ 下フランジ下面

$$A = \text{本橋主梁接触面} = 0.000 \text{ m}^2$$

$$\text{計} = 0.621 \text{ m}^2$$

② 鋼板 : PL

・ 4 - FLG PL 180*15*810

$$A = (0.180 \times 0.810 + 0.015 \times (0.180 \times 2 + 0.810)) \times 4 = 0.653 \text{ m}^2$$

・ 2 - Web PL 270*10*400

$$A = (0.270 \times 0.400 \times 2 - 0.270 \times 0.010 \times 2) \times 2 = 0.421 \text{ m}^2$$

・ 8 - Rib PL 270*10*185

$$A = (0.270 \times 0.185 \times 2 + 0.270 \times 0.010) \times 8 = 0.821 \text{ m}^2$$

・ 4 - Rib PL 270*10*160

$$A = (0.270 \times 0.160 \times 2 + 0.270 \times 0.010 \times 2 - 0.270 \times 0.010 \times 3) \times 4 = 0.335 \text{ m}^2$$

・ 2 - Rib PL 75*10*270

$$A = (0.075 \times 0.270 \times 2 + 0.270 \times 0.010 \times 2 - 0.270 \times 0.010 \times 3) \times 2 = 0.076 \text{ m}^2$$

・ 2 - Rib PL 85*10*270

$$A = (0.085 \times 0.270 \times 2 + 0.270 \times 0.010) \times 2 = 0.097 \text{ m}^2$$

・ 1 - Bed PL 360*22*560 (F-11塗装系)

$$A = (0.360 \times 0.560 \times 2 + (0.360 + 0.560) \times 2 \times 0.022) \times 2 = 0.887 \text{ m}^2$$

$$A = -(0.015 \times 0.380 + 0.015 \times 0.163 \times 4) \times 2 = -0.031 \text{ m}^2$$

・ 1 - Rib PL 136*15*540

$$A = (0.136 \times 0.540 \times 2 + 0.015 \times 0.136 \times 2 - 0.015 \times 0.136 \times 4) \times 1 = 0.143 \text{ m}^2$$

$$A = (0.136 \times 0.380 + 0.136 \times 0.153 \times 2 + 0.015 \times 0.136 \times 2 - 0.015 \times 0.136 \times 2) \times 2 = 0.187 \text{ m}^2$$

・ 4 - Rib PL 136*15*163

$$A = (0.136 \times 0.163 \times 2 + 0.015 \times 0.136) \times 4 = 0.186 \text{ m}^2$$

・ 2 - Sti PL 135*10*270
A= (0.135*0.270)*2 = 0.073 m2

・ 4 - 160*22*160
A= (0.160*0.160+0.160*0.022*4)*4 = 0.159 m2

計 = 4.007 m2

小計 = 4.628 m2

④ 控除

・ 取付ボルト孔(φ22.5) : N=16孔
A= $-\pi/4*0.0225^2$ = -0.0004 m2 * 16 = -0.006 m2

・ ハイテンタイロッド取付孔(φ28.6) : N=24孔
A= $-\pi/4*0.0286^2$ = -0.0006 m2 * 24 = -0.014 m2

計 = -0.020 m2

合計 = 4.608 m2

○小計

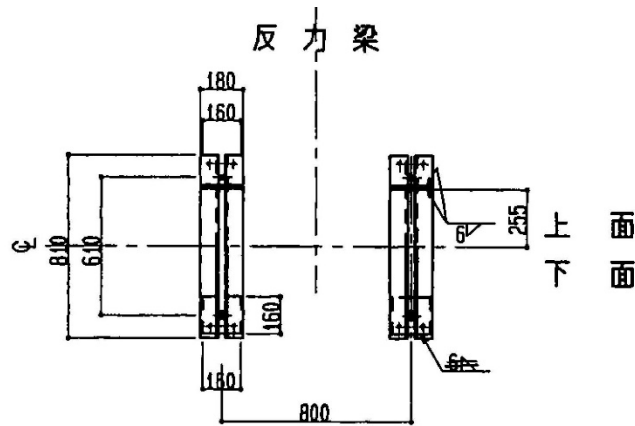
1) RC-3塗装系

A= 4.608 - 0.856 = 3.752 m2

2) F-11塗装系(Bed部材)

A= 0.887 - 0.031 = 0.856 m2

(2) 反力梁



4-[150×75×6.5 ×810 (SS100)
 4-Rib PL 50×15×160
 4-Anch PL 160×15×160
 2-Base PL 220×10×810
 8-HTB M16×50 (F10T, I場)
 8-HTB M16×55 (" , ")

① 形鋼 : 4 - [150*75*6.5*810

$$A = ((0.150 + 0.0759 * 2) * 0.810 - 0.075 * 0.420) * 4 = 0.852 \text{ m}^2$$

② 鋼板 : PL

・ 4 - Rib FB 50*16*160

$$A = (0.050 * 0.160 * 2 + (0.050 * 2 + 0.160) * 0.016) * 4 = 0.081 \text{ m}^2$$

・ 4 - Anch PL 160*15*160

$$A = (0.160 * 0.160 + 0.160 * 4 * 0.015) * 4 = 0.141 \text{ m}^2$$

・ 2 - Base PL 220*10*810

$$A = (0.220 * 0.810 + (0.220 + 0.810) * 2 * 0.010) * 2 = 0.398 \text{ m}^2$$

・ 2 - PL 170*12*200

$$A = (0.170 * 0.200 * 2 + (0.170 * 2 + 0.200) * 0.012) * 2 = 0.149 \text{ m}^2$$

$$\text{計} = 1.621 \text{ m}^2$$

③ 控除

・ 反力梁ハイテンタイロッド取付孔 (φ28.6)

孔明け (φ28.6) : 12孔

$$A = -\pi / 4 * 0.0286^2 = -0.0006 \text{ m}^2 * 12 = -0.007 \text{ m}^2$$

$$\text{小計} = 1.614 \text{ m}^2$$

2.2.6 TYPE-C2

TYPE-C2 施工基数 N= 1 箇所

■RC-Ⅲ塗装系

架台部 A= 4.367 m²

反力梁 A= 2.646 m²

合計 = 7.013 m² * 1 = 7.013 m²

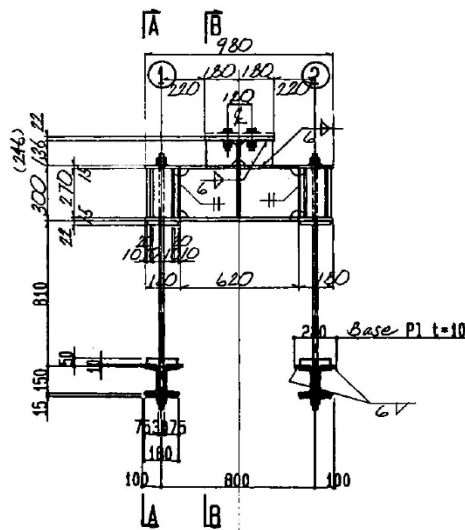
■F-11塗装系

架台部 A= 0.856 m² * 1 = 0.856 m²

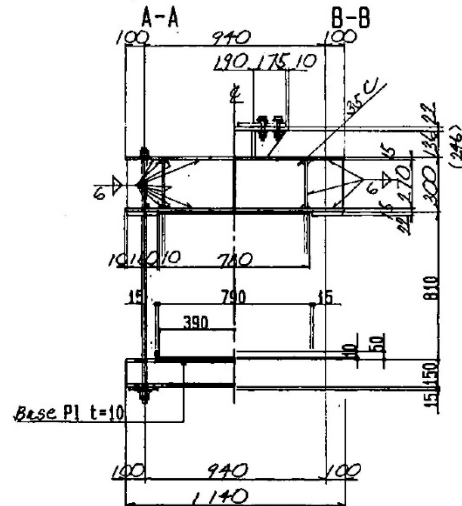
(1) 架台

TYPE-C2, (C2')

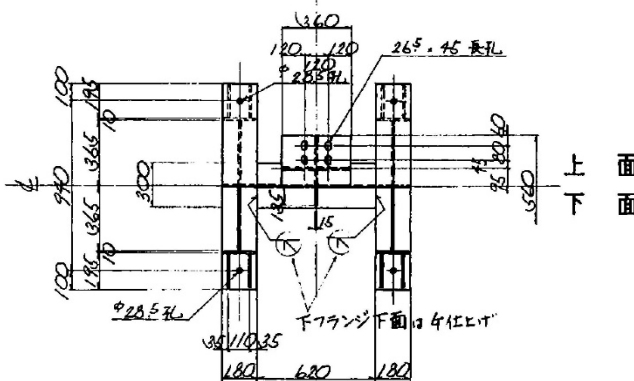
側面図 S= 1:20



断面図 S= 1:20



平面図 S= 1:20
架台



- | | |
|---------------------------------------|-------------------------------------|
| 1-H 300 x 300 x 10 x 15 x 620 (SS400) | 4-Rib PL 136 x 15 x 163 (246) |
| 4-Fly PL 180 x 15 x 1140 | 2-Staff PL 135 x 15 x 270 |
| 2-Web PL 270 x 10 x 730 | 4-PL 160 x 22 x 160 |
| 8-Rib PL 270 x 10 x 185 | 8-Bolt M22 x 115 (HT.Bolt / FIOT) |
| 4-Rib PL 270 x 10 x 160 | 8-ナット M22 (3種) (SS400) |
| 2-Rib PL 75 x 10 x 270 | 4-Rod φ24 x 1150 (M24ナットナリ, FIOT相当) |
| 2-Rib PL 85 x 10 x 270 | 8-ナット M24 (1種 / HT.Bolt用) |
| 1-Base PL 360 x 22 x 560 | 8-ナット M24 (3種) (SS400) |
| 1-Rib PL 136 x 15 x 570 (246) | 8-ワシヤ (M24 / 同上用) |

① 形鋼 : 1 - H 300*300*10*15*620

・上フランジ上面

$$A = 0.300 \times 0.620 - (0.015 \times 0.300 + 0.015 \times 0.163 \times 4) = 0.172 \text{ m}^2$$

・上フランジ下面

$$A = (0.300 - 0.010) \times 0.620 = 0.180 \text{ m}^2$$

・ウエブ面

$$A = (0.270 \times 0.620 - 0.015 \times 0.850 - 0.045 \times 0.580) \times 2 = 0.257 \text{ m}^2$$

・下フランジ上面

$$A = (0.300 - 0.010) \times (0.620 - 0.580) = 0.012 \text{ m}^2$$

・下フランジ下面

$$A = \text{本橋主梁接触面} = 0.000 \text{ m}^2$$

$$\text{計} = 0.621 \text{ m}^2$$

② 鋼板 : PL

・ 4 - FLG PL 180*15*1140

$$A = (0.180 \times 1.140 + 0.015 \times (0.180 \times 2 + 1.140)) \times 4 = 0.911 \text{ m}^2$$

・ 2 - Web PL 270*10*730

$$A = (0.270 \times 0.730 \times 2 - 0.270 \times 0.010 \times 2) \times 2 = 0.778 \text{ m}^2$$

・ 8 - Rib PL 270*10*185

$$A = (0.270 \times 0.185 \times 2 + 0.270 \times 0.010) \times 8 = 0.821 \text{ m}^2$$

・ 4 - Rib PL 270*10*160

$$A = (0.270 \times 0.160 \times 2 + 0.270 \times 0.010 \times 2 - 0.270 \times 0.010 \times 3) \times 4 = 0.335 \text{ m}^2$$

・ 2 - Rib PL 75*10*270

$$A = (0.075 \times 0.270 \times 2 + 0.270 \times 0.010 \times 2 - 0.270 \times 0.010 \times 3) \times 2 = 0.076 \text{ m}^2$$

・ 2 - Rib PL 85*10*270

$$A = (0.085 \times 0.270 \times 2 + 0.270 \times 0.010) \times 2 = 0.097 \text{ m}^2$$

・ 1 - Bed PL 360*22*560 (F-11塗装系)

$$A = (0.360 \times 0.560 \times 2 + (0.360 + 0.560) \times 2 \times 0.022) \times 2 = 0.887 \text{ m}^2$$

$$A = -(0.015 \times 0.380 + 0.015 \times 0.163 \times 4) \times 2 = -0.031 \text{ m}^2$$

・ 1 - Rib PL 136*15*540

$$A = (0.136 \times 0.540 \times 2 + 0.015 \times 0.136 \times 2 - 0.015 \times 0.136 \times 4) \times 1 = 0.143 \text{ m}^2$$

$$A = (0.136 \times 0.380 + 0.136 \times 0.153 \times 2 + 0.015 \times 0.136 \times 2 - 0.015 \times 0.136 \times 2) \times 2 = 0.187 \text{ m}^2$$

・ 4 - Rib PL 136*15*163

$$A = (0.136 \times 0.163 \times 2 + 0.015 \times 0.136) \times 4 = 0.186 \text{ m}^2$$

・ 2 - Sti PL 135*10*270
A= (0.135*0.270)*2 = 0.073 m2

・ 4 - 160*22*160
A= (0.160*0.160+0.160*0.022*4)*4 = 0.159 m2

計 = 4.622 m2

小計 = 5.243 m2

④ 控除

・ 取付ボルト孔(φ22.5) : N=16孔
A= $-\pi/4*0.0225^2$ = -0.0004 m2 * 16 = -0.006 m2

・ ハイテンタイロッド取付孔(φ28.6) : N=24孔
A= $-\pi/4*0.0286^2$ = -0.0006 m2 * 24 = -0.014 m2

計 = -0.020 m2

合計 = 5.223 m2

○小計

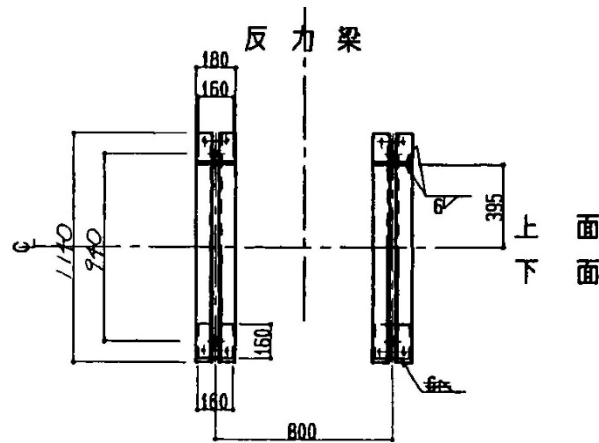
1) RC-3塗装系

A= 5.223 - 0.856 = 4.367 m2

2) F-11塗装系(Bed部材)

A= 0.887 - 0.031 = 0.856 m2

(2) 反力梁



- 4-[150×75×6.5 × 1140(SS#00)
- 4-Rib P1 50×15× 160
- 4-Anch P1 160×15× 160
- 2-Base P1 220×10× 1140
- 8-HTB M16 × 50 (F10T,工場)
- 8-HTB M16 × 55 (" ")

① 形鋼 : 6 - [150*75*6.5*1140

$$A = ((0.150 + 0.0759 * 2) * 1.140 - 0.075 * 0.420) * 6 = 1.875 \text{ m}^2$$

② 鋼板 : PL

・ 4- Rib FB 50*16*160

$$A = (0.050 * 0.160 * 2 + (0.050 * 2 + 0.160) * 0.016) * 4 = 0.081 \text{ m}^2$$

・ 4 - Anch PL 160*15*160

$$A = (0.160 * 0.160 + 0.160 * 4 * 0.015) * 4 = 0.141 \text{ m}^2$$

・ 2 - Base PL 220*10*1140

$$A = (0.220 * 1.140 + (0.220 + 1.140) * 2 * 0.010) * 2 = 0.556 \text{ m}^2$$

$$\text{計} = 2.653 \text{ m}^2$$

③ 控除

・ 反力梁ハイテンタイロッド取付孔 (φ28.6)

孔明け (φ28.6) : 12孔

$$A = -\pi / 4 * 0.0286^2 = -0.0006 \text{ m}^2 * 12 = -0.007 \text{ m}^2$$

$$\text{小計} = 2.646 \text{ m}^2$$

2.2.7 TYPE-C3

TYPE-C3 施工基数 N= 1 箇所

■RC-Ⅲ塗装系

架台部 A= 8.339 m²

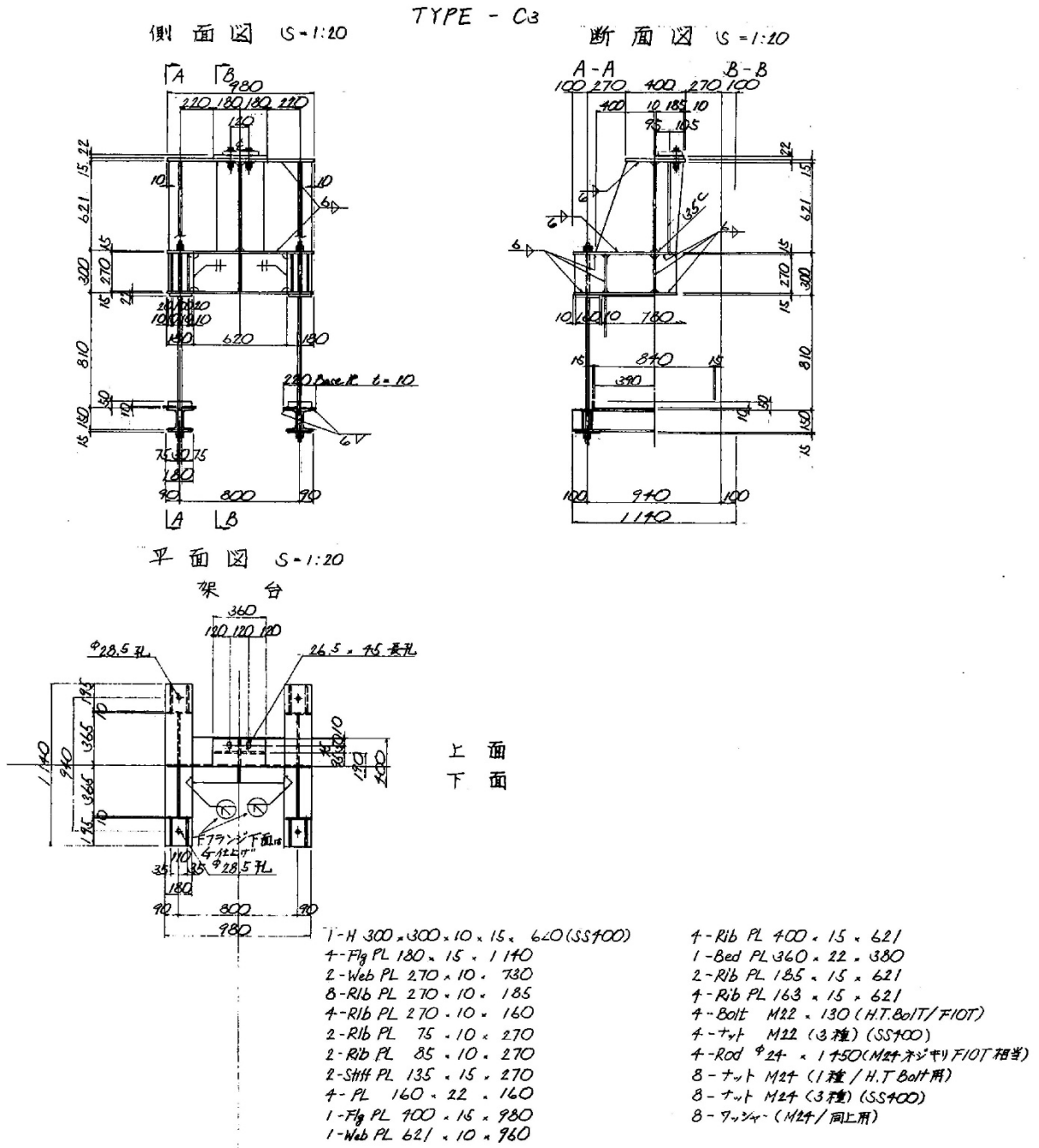
反力梁 A= 2.643 m²

合計 = 10.982 m² * 1 = 10.982 m²

■F-11塗装系

架台部 A= 0.275 m² * 1 = 0.275 m²

(1) 架台



① 形鋼 : 1 - H 300*300*10*15*620

・上フランジ上面

$$A = 0.300 \times 0.620 - (0.015 \times 0.300 + 0.015 \times 0.163) \times 4 = 0.172 \text{ m}^2$$

・上フランジ下面

$$A = (0.300 - 0.010) \times 0.620 = 0.180 \text{ m}^2$$

・ウエブ面

$$A = (0.270 \times 0.620 - 0.015 \times 0.850 - 0.045 \times 0.580) \times 2 = 0.257 \text{ m}^2$$

・下フランジ上面

$$A = (0.300 - 0.010) \times (0.620 - 0.580) = 0.012 \text{ m}^2$$

・下フランジ下面

$$A = \text{本橋主梁接触面} = 0.000 \text{ m}^2$$

$$\text{計} = 0.621 \text{ m}^2$$

② 鋼板 : PL

・ 4 - FLG PL 180*15*1140

$$A = (0.180 \times 1.140 + 0.015 \times (0.180 \times 2 + 1.140)) \times 4 = 0.911 \text{ m}^2$$

・ 2 - Web PL 270*10*730

$$A = (0.270 \times 0.730 \times 2 - 0.270 \times 0.010 \times 2) \times 2 = 0.778 \text{ m}^2$$

・ 8 - Rib PL 270*10*185

$$A = (0.270 \times 0.185 \times 2 + 0.270 \times 0.010) \times 8 = 0.821 \text{ m}^2$$

・ 4 - Rib PL 270*10*160

$$A = (0.270 \times 0.160 \times 2 + 0.270 \times 0.010 \times 2 - 0.270 \times 0.010 \times 3) \times 4 = 0.335 \text{ m}^2$$

・ 2 - Rib PL 75*10*270

$$A = (0.075 \times 0.270 \times 2 + 0.270 \times 0.010 \times 2 - 0.270 \times 0.010 \times 3) \times 2 = 0.076 \text{ m}^2$$

・ 2 - Rib PL 85*10*270

$$A = (0.085 \times 0.270 \times 2 + 0.270 \times 0.010) \times 2 = 0.097 \text{ m}^2$$

・ 2 - Sti PL 135*10*270

$$A = (0.135 \times 0.270) \times 2 = 0.073 \text{ m}^2$$

・ 4 - 160*22*160

$$A = (0.160 \times 0.160 + 0.160 \times 0.022 \times 4) \times 4 = 0.159 \text{ m}^2$$

・ 1 - FLG PL 400*15*980

$$A = (0.400 \times 0.980 + 0.015 \times (0.400 \times 2 + 0.980)) \times 1 = 0.419 \text{ m}^2$$

・ 1 - Web PL 621*10*960

$$A = (0.621 \times 0.960 \times 2 - 0.270 \times 0.010 \times 2) \times 1 = 1.187 \text{ m}^2$$

・ 4 - Rib PL 400*15*621				
A= (0.400*0.621*2+0.015*0.400)*4	=	2.011	m2	
・ 1 - Bed PL 360*22*380 (F-11塗装系)				
A= (0.360*0.380*2+(0.360+0.380)*2*0.022)*1	=	0.306	m2	
A= -(0.015*0.380+0.015*0.163*4)*2	=	-0.031	m2	
・ 2 - Rib PL 185*10*621				
A= (0.185*0.621*2+0.185*0.010)*2	=	0.463	m2	
・ 4 - Rib PL 163*10*621				
A= (0.163*0.621*2+0.163*0.010)*2	=	0.408	m2	

計	=	8.013	m2
---	---	-------	----

小計	=	8.634	m2
----	---	-------	----

④ 控除

・ 取付ボルト孔(φ22.5) : N=16孔				
A= $-\pi/4*0.0225^2$	=	-0.0004	m2	* 16 = -0.006 m2

・ ハイテンタイロッド取付孔(φ28.6) : N=24孔				
A= $-\pi/4*0.0286^2$	=	-0.0006	m2	* 24 = -0.014 m2

計	=	-0.020	m2
---	---	--------	----

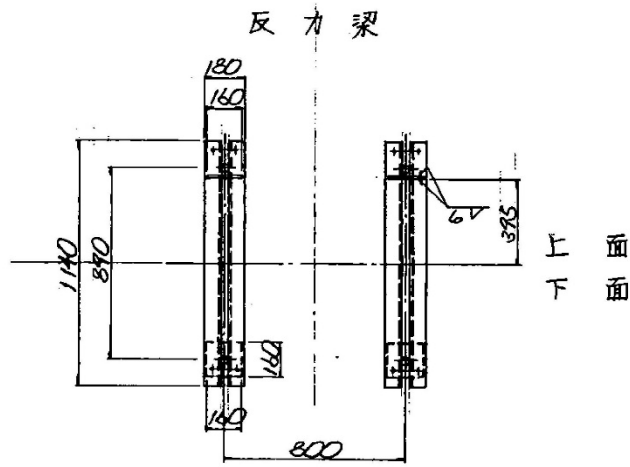
合計	=	8.614	m2
----	---	-------	----

○小計

1) RC-3塗装系				
A= 8.614 - 0.275	=	8.339	m2	

2) F-11塗装系(Bed部材)				
A= 0.306 - 0.031	=	0.275	m2	

(2) 反力梁



4 - I 150 × 75 × 6.5 × 1140 (SS100)
 4 - Rib PL 50 × 15 × 160 8 - HTB M16 × 50 (F10T, 工場)
 4 - Anch PL 160 × 15 × 160 8 - HTB M16 × 55 (" , ")
 2 - Base PL 220 × 10 × 1140

① 形鋼 : 6 - [150*75*6.5*1140

$$A = ((0.150 + 0.0759 * 2) * 1.140 - 0.075 * 0.420) * 6 = 1.875 \text{ m}^2$$

② 鋼板 : PL

・ 4 - Rib FB 50*16*160

$$A = (0.050 * 0.160 * 2 + (0.050 * 2 + 0.160) * 0.016) * 4 = 0.081 \text{ m}^2$$

・ 4 - Anch PL 160*15*160

$$A = (0.160 * 0.160 + 0.160 * 4 * 0.015) * 4 = 0.141 \text{ m}^2$$

・ 2 - Base PL 220*10*1140

$$A = (0.220 * 1.140 + (0.220 + 1.140) * 2 * 0.010) * 2 = 0.556 \text{ m}^2$$

$$\text{計} = 2.653 \text{ m}^2$$

③ 控除

・ 反力梁ハイテンタイロッド取付孔 (φ28.6)

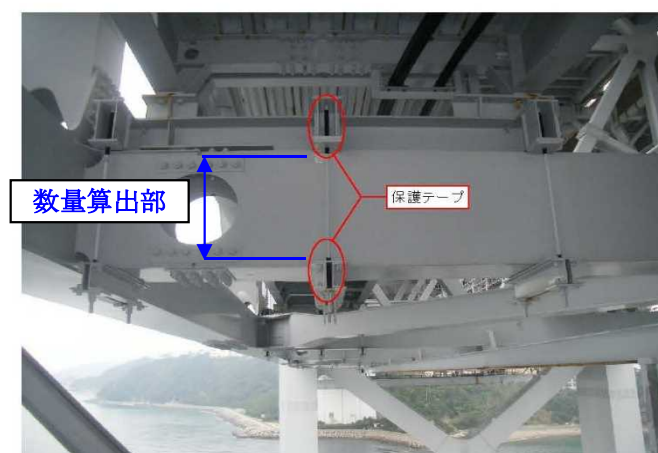
孔明け (φ28.6) : 16孔

$$A = -\pi/4 * 0.0286^2 = -0.0006 \text{ m}^2 * 16 = -0.010 \text{ m}^2$$

$$\text{小計} = 2.643 \text{ m}^2$$

2.3 ハイテナイロッド

2.3.1 架台部



(1) 架台 : TYPE-A1

箇所数	=	2 基				
タイロッド数	=	6 本/基				
タイロッド径 (mm)	=	24 mm				
塗装延長 (mm)	=	799 ~	803	= 平均長	801	

$$\text{塗装面積} \quad A = \pi * 0.024 * 0.801 * 6 * 2 = 0.725 \text{ m}^2$$

(2) 架台 : TYPE-B1

箇所数	=	1 基				
タイロッド数	=	6 本/基				
タイロッド径 (mm)	=	24 mm				
塗装延長 (mm)	=	800 ~	800	= 平均長	800	

$$\text{塗装面積} \quad A = \pi * 0.024 * 0.800 * 6 * 1 = 0.362 \text{ m}^2$$

(3) 架台 : TYPE-B2

箇所数	=	1 基				
タイロッド数	=	6 本/基				
タイロッド径 (mm)	=	24 mm				
塗装延長 (mm)	=	800 ~	800	= 平均長	800	

$$\text{塗装面積} \quad A = \pi * 0.024 * 0.800 * 6 * 1 = 0.362 \text{ m}^2$$

(4) 架台 : TYPE-B3

箇所数 = 1 基
タイロッド数 = 6 本/基
タイロッド径 (mm) = 24 mm
塗装延長 (mm) = 855 ~ 855 = 平均長 855

塗装面積 $A = \pi * 0.024 * 0.855 * 6 * 1$ = 0.387 m²

(5) 架台 : TYPE-C1

箇所数 = 2 基
タイロッド数 = 4 本/基
タイロッド径 (mm) = 24 mm
塗装延長 (mm) = 810 ~ 810 = 平均長 810

塗装面積 $A = \pi * 0.024 * 0.810 * 4 * 2$ = 0.489 m²

(6) 架台 : TYPE-C2

箇所数 = 1 基
タイロッド数 = 4 本/基
タイロッド径 (mm) = 24 mm
塗装延長 (mm) = 810 ~ 810 = 平均長 810

塗装面積 $A = \pi * 0.024 * 0.810 * 4 * 1$ = 0.244 m²

(7) 架台 : TYPE-C3

箇所数 = 1 基
タイロッド数 = 4 本/基
タイロッド径 (mm) = 24 mm
塗装延長 (mm) = 810 ~ 810 = 平均長 810

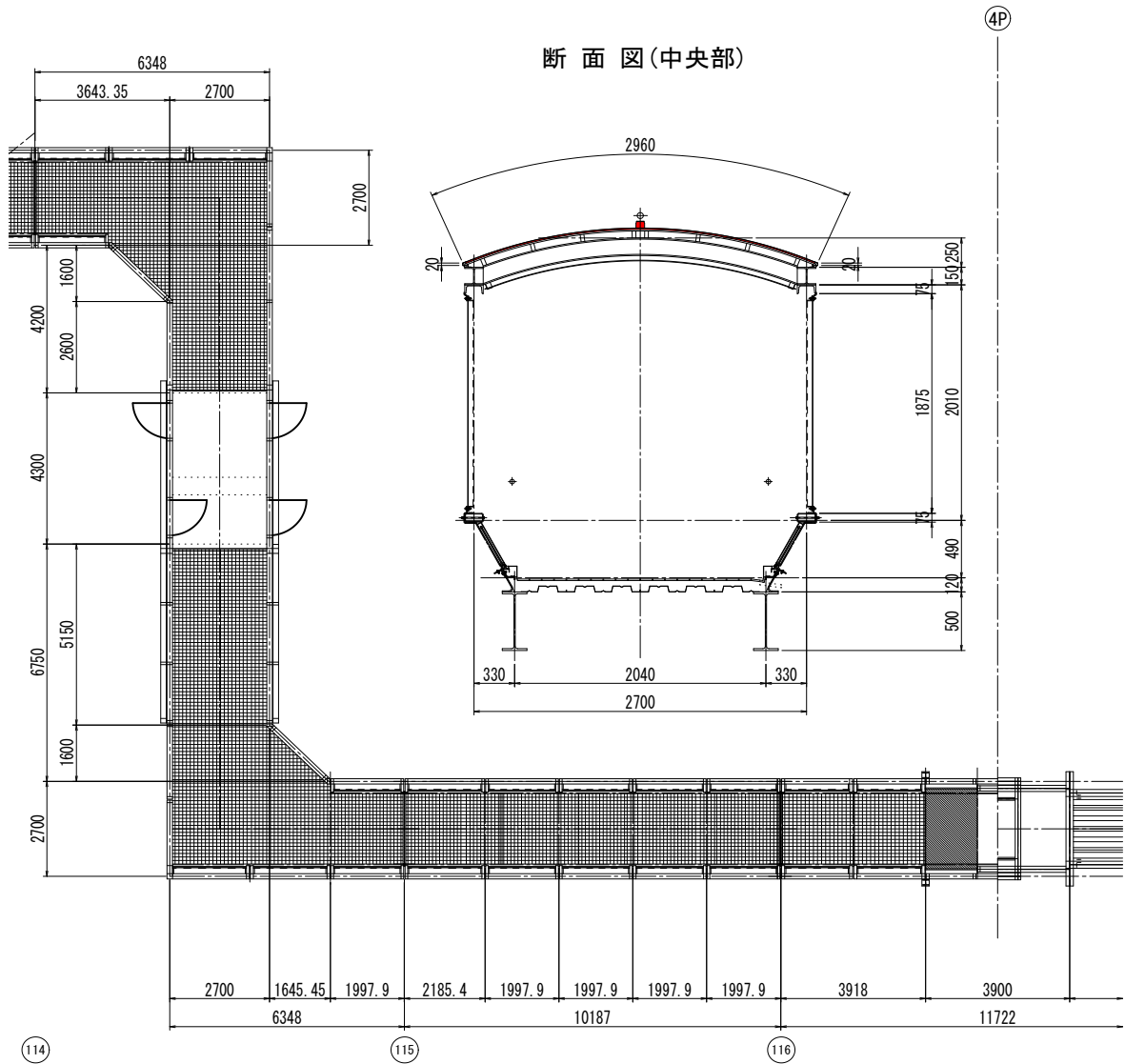
塗装面積 $A = \pi * 0.024 * 0.810 * 4 * 1$ = 0.244 m²

合 計 = 2.813 m²

2.4 天井屋根

2.4.1 屋根1式当たり

4P 屈曲部平面図



1) 屋根(全体)

A1= 2.960*6.348	=	18.790	m ²
A2= 1/2*1.600*1.600	=	1.280	m ²
A3= 2.960*(4.200+4.300+6.750)	=	45.140	m ²
A4= 1/2*1.600*1.600	=	1.280	m ²
A5= 2.960*6.348	=	18.790	m ²
A6= 2.960*10.187	=	30.154	m ²

計 = 115.434 m²

2) メンテナンス管基部 : 6面*7ヶ所

$$A = 0.040 * 0.075 * 6 * 7 = 0.126 \text{ m}^2$$

3) 軒先

$$A = 0.050 * (6.348 + 2.700 + 4.200 + 4.300 + 5.150 + 1.600 * \sqrt{2}) + 1.998 + 10.187 = 1.857 \text{ m}^2$$

$$A = 0.050 * (1.998 + 1.600 * \sqrt{2}) + 2.600 + 4.300 + 6.750 + 2.700 + 6.348 + 10.187 = 1.857 \text{ m}^2$$

4) 屋根端部

$$A = 0.020 * (6.348 + 2.700 + 4.200 + 4.300 + 5.150 + 1.600 * \sqrt{2}) + 1.998 + 10.187 = 0.743 \text{ m}^2$$

$$A = 0.020 * (1.998 + 1.600 * \sqrt{2}) + 2.600 + 4.300 + 6.750 + 2.700 + 6.348 + 10.187 = 0.743 \text{ m}^2$$

5) 控除 : 7ヶ所

$$A = -0.070 * 0.070 * 7 = -0.034 \text{ m}^2$$

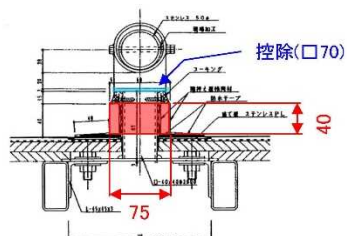
$$\text{合 計} = 120.726 \text{ m}^2$$

6) ジョイント部

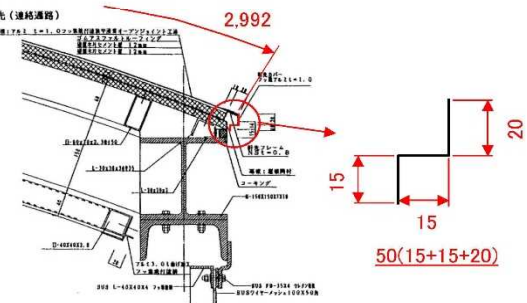
$$A = 1 \text{箇所} = 0.075 * 1 = 0.075 \text{ m}^2$$

塗装工(天井屋根) 施工面積 根拠

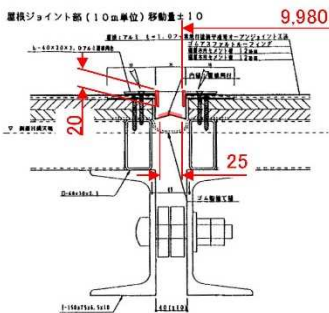
① メンテナンス管



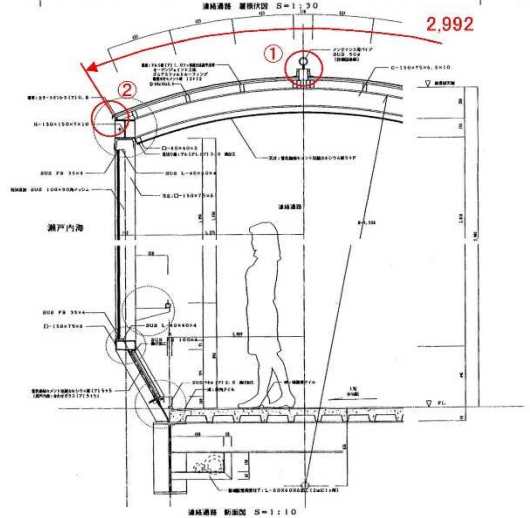
② 軒先(連結溝路)



③



※ 屋根ジョイント1箇所当たり
 $25 \times 2,992 = 0.075 \text{ m}^2$



□ : 控除(メンテナンス管基部: 1パネル; 7基)