

令和4年度

(一) 日野春停車場線 富岡橋補修補強工事（一部債務）（余フ）（特例）

北杜市長坂町日野1工区

数量計算書

工 事 数 量 総 括 表

工 事 名	(一)日野春停車場線 富岡橋補修補強工事(一部債務)(余フ)(特例)				事 業 区 分		道路維持・修繕		
					工 事 区 分		橋梁保全工事		
工事区分(1) 工 種 (2) 種 別 (3)	細 別 (4)	規 格 (5)	単位	実施数量	計上数量	変更数量	計上数量	摘 要	
橋梁保全工事									
工場製作工									
落橋防止装置製作工									
製作加工	SM490YB (HDZ55)	38<t≤50mm	t	0.288	0.29				
製作加工	SM490YB (HDZ55)	25<t≤38mm	t	1.176	1.2				
製作加工	SM490A (HDZ55)		t	1.550	1.6				
製作加工	SM400B (HDZ55)		t	0.340	0.34				
製作加工	SM400A (HDZ55)		t	7.938	7.9				
製作加工	SM520-C (HDZ55)		t	1.416	1.4				
製作加工	SM490A (C-5系)		t	0.672	0.67			1.394+0.828-1.550	
製作加工	SM400A (C-5系)		t	1.930	1.9			8.927+0.941-7.938	
製作加工	SS400 (C-5系)		t	0.213	0.21			0.079+0.134	
製作加工(勾配調整プレート)	SS400 (C-5系)		式	1.0	1				
製作加工(勾配調整プレート)	(A1・G1) 460×74×700		枚	1.0	1				
製作加工(勾配調整プレート)	(A1・G2) 380×76×700		枚	1.0	1				
製作加工(勾配調整プレート)	(A1・G3) 380×78×700		枚	1.0	1				
製作加工(勾配調整プレート)	(A1・G4) 460×78×700		枚	1.0	1				
製作加工(勾配調整プレート)	(P1・G1) 770×72×590		枚	1.0	1				
製作加工(勾配調整プレート)	(P1・G2～4) 770×74×590		枚	3.0	3				
製作加工(勾配調整プレート)	(P2) 320×48×380		枚	4.0	4				
支承装置製作工									
製作加工			式	1.0	1				
製作加工(ジャッキ部補剛材)	SM400A (C-5系)		組	4.0	4				
製作加工(ジャッキ受けブラケット)	SM400A (無塗装)		t	2.420	2.4				
橋梁附属物工									
落橋防止装置工									

工事数量総括表

工 事 名	(一)日野春停車場線 富岡橋補修補強工事(一部債務)(余フ)(特例)				事業区分		道路維持・修繕		
					工事区分		橋梁保全工事		
工事区分(1) 工 種 (2) 種 別 (3)	細 別 (4)	規 格 (5)	単位	実施数量	計上数量	変更数量	計上数量	摘 要	
	落橋防止装置 (A1)	落橋防止構造+水平力分担構造	箇所	4.0	4				
	(N=4.0箇所当り)								
	下地処理工		(m2)	2.93					
	不陸調整工		(m2)	2.93					
	コンクリート削孔工	φ 61×780, 横向き	(孔)	24					
	アンカー工	アンカー材D51, 横方向	(本)	24					
	注入材	エポキシ樹脂, アンカー材D51	(本)	24				0.99kg/本	
	アンカーボルト	SD345 D51×910(NW含む)	(本)	24					
	素地調整工		(m2)	7.34					
	鋼桁孔明工		(本)	256				48+32+72+32+40+32	
	部材取付工	複合構造	(組)	4					
	落橋防止構造	KC250+2リンク	(組)	4					
	水平力分担構造	DS500-M190	(組)	4					
	補強部材取付工	落橋防止構造 G≦20	(部材)	16				4部材/組	
	補強部材取付工	水平力分担構造 40<G≦100	(部材)	8				2部材/組	
	高力ボルト本締工		(本)	152				20+16+16+20+80	
	高力ボルト	S10T M22	(t)	0.076				(10+8+8+10+10*4)/1000	
	現場塗装工	F-11系	(m2)	0.76				0.10+0.08+0.08+0.10+0.10*4	
	落橋防止装置 (P1)	水平力分担構造	箇所	4.0	4				
	(N=4.0箇所当り)								
	下地処理工		(m2)	5.48					
	不陸調整工		(m2)	5.48					
	コンクリート削孔工	φ 61×820～860, 横向き	(孔)	96					
	アンカー工	アンカー材D51, 横方向	(本)	96					
	注入材	エポキシ樹脂, アンカー材D51	(本)	96				1.07kg/本	
	アンカーボルト	SD345 D51×970(NW含む)	(本)	24					

工事数量総括表

工 事 名	(一)日野春停車場線 富岡橋補修補強工事(一部債務)(余フ)(特例)				事 業 区 分		道路維持・修繕		
					工 事 区 分		橋梁保全工事		
工事区分(1) 工 種 (2) 種 別 (3)	細 別 (4)	規 格 (5)	単位	実施数量	計上数量	変更数量	計上数量	摘 要	
	アンカーボルト	SD345 D51×990 (NW含む)	(本)	24					
	アンカーボルト	SD345 D51×980 (NW含む)	(本)	24					
	アンカーボルト	SD345 D51×950 (NW含む)	(本)	24					
	素地調整工		(m2)	4.93					
	鋼桁孔明工		(本)	144				48+64+32	
	部材取付工	タイプ①	(基)	4					
	部材取付工	タイプ⑦	(組)	4					
	水平力分担構造	DS1800-M30	(組)	4					
	補強部材取付工	水平力分担構造 40<G≤100	(部材)	8				2部材/組	
	高力ボルト本締工		(本)	112				28+28+28+28	
	高力ボルト	S10T M22	(t)	0.061				(15+15+15+16)/1000	
	現場塗装工	F-11系	(m2)	0.56				0.14+0.14+0.14+0.14	
	落橋防止装置 (P2)	水平力分担構造	箇所	4.0	4				
	(N=4.0箇所当り)								
	下地処理工		(m2)	3.15					
	不陸調整工		(m2)	3.15					
	コンクリート削孔工	φ 45×570～660, 横向き	(孔)	48					
	アンカー工	アンカー材D35, 横方向	(本)	48					
	注入材	エポキシ樹脂, アンカー材D35	(本)	48				0.57kg/本	
	アンカーボルト	SD345 D35×670 (NW含む)	(本)	12					
	アンカーボルト	SD345 D35×760 (NW含む)	(本)	12					
	アンカーボルト	SD345 D35×740 (NW含む)	(本)	24					
	素地調整工		(m2)	3.69					
	鋼桁孔明工		(本)	128				48+32+48	
	部材取付工	タイプ①	(基)	4					
	部材取付工	タイプ⑦	(組)	4					

工事数量総括表

工事名	(一)日野春停車場線 富岡橋補修補強工事(一部債務)(余フ)(特例)				事業区分		道路維持・修繕		
					工事区分		橋梁保全工事		
工事区分(1) 工 種 (2) 種 別 (3)	細 別 (4)	規 格 (5)	単位	実施数量	計上数量	変更数量	計上数量	摘 要	
	水平力分担構造	DS400-M30	(組)	4					
	補強部材取付工	水平力分担構造 20<G≤40	(部材)	8				2部材/組	
	高力ボルト本締工		(本)	64				16+16+16+16	
	高力ボルト	S10T M22	(t)	0.032				(8+8+8+8)/1000	
	現場塗装工	F-11系	(m2)	0.32				0.08+0.08+0.08+0.08	
	落橋防止装置(A2)	落橋防止構造	箇所	4.0	4				
	(N=4.0箇所当り)								
	下地処理工		(m2)	2.56					
	不陸調整工		(m2)	2.56					
	コンクリート削孔工	φ61×780, 横向き	(孔)	48					
	アンカー工	アンカー材D51, 横方向	(本)	48					
	注入材	エポキシ樹脂, アンカー材D51	(本)	48				0.99kg/本	
	アンカーボルト	SD345 D51×910(NW含む)	(本)	48					
	素地調整工		(m2)	6.29					
	鋼桁孔明工		(本)	104				32+40+32	
	部材取付工	タイプ④-2	(組)	4					
	落橋防止構造	KC250+2リンク	(組)	4					
	補強部材取付工	落橋防止構造 G≤20	(部材)	16				4部材/組	
	高力ボルト本締工		(本)	80				20×4	
	高力ボルト	S10T M22	(t)	0.040				(10*4)/1000	
	現場塗装工	F-11系	(m2)	0.40				0.10*4	
橋梁補修工									
支承取替工									
	支承取替		基	4.0	4				
	(N=4.0基当り)								
	支承取替(鋼橋)	支承形式 I	(基)	4					

工 事 数 量 総 括 表

工 事 名	(一)日野春停車場線 富岡橋補修補強工事(一部債務)(余フ)(特例)				事 業 区 分		道路維持・修繕		
					工 事 区 分		橋梁保全工事		
工事区分(1) 工 種 (2) 種 別 (3)	細 別 (4)	規 格 (5)	単位	実施数量	計上数量	変更数量	計上数量	摘 要	
	鋼製支承	R=715.5kN	(基)	4					
	支承アンカーボルト削孔	φ 61×480	(本)	32				15.4m/32本=0.48m/本	
	支承アンカーボルト定着	φ 61×480	(本)	32				〃	
	下部工ブラケット取付	600kg以下	(基)	4					
	下部工ブラケット撤去		(基)	4					
ひび割れ補修工									
低圧注入工法			橋	1.0	1			L=717.2m(701.8+11.6+0.4+3.4)	
断面修復工									
左官工法		鉄筋ケレン・防錆処理を含む	橋	1.0	1			V=0.012m3	
現場塗装工									
橋梁塗装工									
素地調整		塗膜剥離+2種ケレン	m2	42.9	43				
下塗		防食下地(有機ジンクリッチペイント)	m2	42.9	43				
下塗		弱溶剤形変性エポキシ樹脂塗料2層	m2	42.9	43				
中塗		弱溶剤形ふっ素樹脂中塗り	m2	42.9	43				
上塗		弱溶剤形ふっ素樹脂上塗り	m2	42.9	43				
発生材運搬		旧塗膜+剥離剤	式	1.0	1				
発生材処分		旧塗膜+剥離剤	t	0.09	0.09			42.9m2×2.2kg/m2	
構造物撤去工									
運搬処理工									
現場発生品運搬			式	1.0	1				
現場発生品運搬			回	2.0				3.71t/2回=1.89t/回	
(内訳)			(t)	(3.71)					
			(既設部材・支承)	t	1.290				
			(仮設材)	t	2.420				
仮設工									

工 事 数 量 総 括 表

工 事 名	(一)日野春停車場線 富岡橋補修補強工事(一部債務)(余フ)(特例)				事 業 区 分		道路維持・修繕		
					工 事 区 分		橋梁保全工事		
工事区分(1) 工 種 (2) 種 別 (3)	細 別 (4)	規 格 (5)	単位	実施数量	計上数量	変更数量	計上数量	摘 要	
橋梁足場工									
足場			式	1.0	1				
	吊足場	床面板張防護含む	m2	798.6	800				
	床面シート張防護		m2	798.6	800				
	朝顔	両側朝顔	m2	798.6	800				
	朝顔防護	板張防護＋シート張防護	m2	798.6	800				
湿式剥離用養生シート			m2	52.4	50				
防塵対策工									
ばく露防止対策			式	1.0	1				
	鉛対応環境対策資機材		現場	1.0	1				
交通管理工									
交通誘導警備員			式	1.0	1				
	交通誘導警備員		式	1.0	1				
間接工事費									
共通仮設費									
安全費									
呼吸用保護具等費用			式	1.0	1				
鉛対応安全衛生保護具			現場	1.0	1				
技術管理費									
施工調査費			式	1.0	1				
	鉄筋探索工	下向き	m ²	3.0	3			0.97*0.77*4	
	鉄筋探索工	横向き	m ²	14.9	15				
	近接調査計測工	複合構造	組	4.0	4			A1	
	近接調査計測工	水平力分担構造 タイプ①	組	8.0	8			P1・P2	
	近接調査計測工	落橋防止構造 タイプ④-1	組	4.0	4			A2	
	近接調査計測工	支承取替	基	4.0	4				

工 事 数 量 総 括 表

工 事 名	(一)日野春停車場線 富岡橋補修補強工事(一部債務)(余フ)(特例)				事 業 区 分		道路維持・修繕				
					工 事 区 分		橋梁保全工事				
工事区分(1) 工 種 (2) 種 別 (3)		細 別 (4)		規 格 (5)		単位	実施数量	計上数量	変更数量	計上数量	摘 要
		工事発注後の技術検討会				式	1.0	1			
		技術検討会				回	1.0	1			

1. 数量総括表

材料総括表

富岡橋耐震構造

(単位:kg)

材 種	材 質	形 状	水平力分担構造	落橋防止構造	支承交換	総計
PL	SM490YB	40	288			288
		28	1176			1176
	SM490YB 計		1464			1464
	SM490A	28		320		320
		22	1370	444		1814
		16	24			24
		13		64		64
	SM490A 計		1394	828		2222
	SM400B	40	340			340
	SM400A	25	2308	393	1060	3761
		22	6403	324	1096	7823
		16			108	108
		12	216	224	8	448
		10			148	148
	SM400A 計		8927	941	2420	12288
	SS400	78	197			197
		76	159			159
		74	1134			1134
		72	257			257
		48	184			184
		32	79			79
		25	78			78
		14	24			24
		11	18			18
		10	9			9
		7	6			6
		3.2	4			4
	SS400 計		2149			2149
	SM520-C	50	1416			1416
PL 計			15690	1769	2420	19879
加工重量 計			15690	1769	2420	19879
DB	SD345	D 51	1831		584	2415
		D 35	256			256
DB 計			2087		584	2671
TCB	S10T	M 22	129	80	48	257
BN	SS400	M 27	44			44
		M 22	16			16
		M 20	12			12
BN 計			72			72
BOLT	SS400	M 22	6			6
NUT	SS400	M 48	120		64	184
		M 33	48			48
NUT 計			168		64	232
NUT3	SS400	M 48	360		192	552
		M 33	144			144
NUT3 計			504		192	696
WASH	SS400	M 48	36		20	56
		M 33	4			4
WASH 計			40		20	60
部品重量 計			3006	80	908	3994
総計			18696	1849	3328	23873

富岡橋耐震構造 _ 水平力分担構造

(単位:kg)

材種	材 質	形 状	A1橋台	P1橋脚	P2橋脚	総計
PL	SM490YB	40	288			288
		28		1176		1176
	SM490YB 計		288	1176		1464
	SM490A	22	286	760	324	1370
		16	24			24
	SM490A 計		310	760	324	1394
	SM400B	40			340	340
	SM400A	25		1268	1040	2308
		22	2035	3084	1284	6403
		12	64	76	76	216
	SM400A 計		2099	4428	2400	8927
	SS400	78	197			197
		76	159			159
		74	342	792		1134
		72		257		257
		48			184	184
		32		79		79
		25		78		78
		14	24			24
		11	18			18
		10		9		9
		7		6		6
		3.2		4		4
	SS400 計		740	1225	184	2149
	SM520-C	50		1416		1416
PL 計			3437	9005	3248	15690
加工重量 計			3437	9005	3248	15690
DB	SD345	D 51	348	1483		1831
		D 35			256	256
DB 計			348	1483	256	2087
TCB	S10T	M 22	36	61	32	129
BN	SS400	M 27		44		44
		M 22	16			16
		M 20			12	12
BN 計			16	44	12	72
BOLT	SS400	M 22	6			6
NUT	SS400	M 48	24	96		120
		M 33			48	48
NUT 計			24	96	48	168
NUT3	SS400	M 48	72	288		360
		M 33			144	144
NUT3 計			72	288	144	504
WASH	SS400	M 48	8	28		36
		M 33			4	4
WASH 計			8	28	4	40
部品重量 計			510	2000	496	3006
総計			3947	11005	3744	18696

富岡橋耐震構造 _ 落橋防止構造

(単位:kg)

材種	材 質	形 状	A1橋台	A2橋台	総計
PL	SM490A	28	160	160	320
		22	156	288	444
		13	20	44	64
	SM490A 計		336	492	828
	SM400A	25		393	393
		22	64	260	324
		12	112	112	224
	SM400A 計		176	765	941
	PL 計		512	1257	1769
加工重量 計		512	1257	1769	
TCB	S10T	M 22	40	40	80
部品重量 計			40	40	80
総計			552	1297	1849

富岡橋耐震構造 _ 支承交換

(単位:kg)

材種	材 質	形 状	A2橋台	総計
PL	SM400A	25	1060	1060
		22	1096	1096
		16	108	108
		12	8	8
		10	148	148
PL 計			2420	2420
加工重量 計			2420	2420
DB	SD345	D 51	584	584
TCB	S10T	M 22	48	48
NUT	SS400	M 48	64	64
NUT3	SS400	M 48	192	192
WASH	SS400	M 48	20	20
部品重量 計			1252	1252
総計			3328	3328

ボルト総括表

富岡橋耐震構造

(単位:本)

材種	材 質	断 面	水平力分担構造	落橋防止構造	支承交換	総計
TCB	S10T	M 22* 95		32		32
		M 22* 90	20	32		52
		M 22* 85	36			36
		M 22* 80	24	32		56
		M 22* 75	16			16
		M 22* 70	152	64		216
		M 22* 65			96	96
TCB 計			248	160	96	504
BN	SS400	M 27* 115	48			48
		M 22* 95	32			32
		M 20* 95	32			32
BN 計			112			112
BOLT	SS400	M 22* 60	24			24
総計			384	160	96	640

材料計算書

(単位:mm,kg)

富岡橋耐震構造 水平力分担構造 A1橋台 補強材											
員数	部材名	材種	断 面	長 さ	単位重量	単品重量	重 量	材 質	ネット	要素	備 考
2	PL	PL	215* 22	1062	37.1	39.4	79	SM400A		小型	G1
4	PL	PL	190* 12	230	17.9	4.12	16	SM400A		小型	
4	PL	PL	193* 22	250	33.3	8.33	33	SM400A		小型	
2	FILL	PL	80* 14	701	8.79	6.16	12	SS400		小型	
1	PL	PL	460* 74	700	267	187	187	SS400		小型	
8	TCB	TCB	M 22* 75			0.538	4	S10T		購入	
12	TCB	TCB	M 22* 70			0.523	6	S10T		購入	
12	BOLT	BOLT	M 22* 60			0.255	3	SS400		購入	
2	PL	PL	175* 22	1062	30.2	32.1	64	SM400A		小型	G2
4	PL	PL	190* 12	230	17.9	4.12	16	SM400A		小型	
4	PL	PL	154* 22	250	26.6	6.65	27	SM400A		小型	
2	FILL	PL	75* 11	702	6.48	4.55	9	SS400		小型	
1	PL	PL	380* 74	700	221	155	155	SS400		小型	
4	TCB	TCB	M 22* 70			0.523	2	S10T		購入	
12	TCB	TCB	M 22* 70			0.523	6	S10T		購入	
2	PL	PL	175* 22	1063	30.2	32.1	64	SM400A		小型	G3
4	PL	PL	190* 12	230	17.9	4.12	16	SM400A		小型	
4	PL	PL	154* 22	250	26.6	6.65	27	SM400A		小型	
2	FILL	PL	75* 11	702	6.48	4.55	9	SS400		小型	
1	PL	PL	380* 76	700	227	159	159	SS400		小型	
4	TCB	TCB	M 22* 70			0.523	2	S10T		購入	
12	TCB	TCB	M 22* 70			0.523	6	S10T		購入	
2	PL	PL	215* 22	1062	37.1	39.4	79	SM400A		小型	G4
4	PL	PL	190* 12	230	17.9	4.12	16	SM400A		小型	
4	PL	PL	193* 22	250	33.3	8.33	33	SM400A		小型	
2	FILL	PL	75* 14	702	8.24	5.79	12	SS400		小型	
1	PL	PL	460* 78	700	282	197	197	SS400		小型	
8	TCB	TCB	M 22* 75			0.538	4	S10T		購入	
12	TCB	TCB	M 22* 70			0.523	6	S10T		購入	
12	BOLT	BOLT	M 22* 60			0.255	3	SS400		購入	
補強材							1252 kg				

富岡橋耐震構造 水平力分担構造 A1橋台 下部ブラケット											
員数	部材名	材種	断 面	長 さ	単位重量	単品重量	重 量	材 質	ネット	要素	備 考
1	BASE	PL	750* 22	862	130	112	112	SM400A		小型	G1
1	PL	PL	360* 40	640	113	72.3	72	SM490YB		小型	調整プレート
8	BN	BN	M 22* 95			0.476	4	SS400		購入	2W
1	TOP	PL	515* 22	750	88.9	66.7	67	SM400A		小型	
2	WEB	PL	473* 22	798	81.7	65.2	130	SM400A		小型	

材料計算書

(単位:mm,kg)

1	WEB	PL	476* 22	798	82.2	65.6	66	SM490A		小型	
2	PL	PL	168* 16	168	21.1	2.80	6	SM490A	79	小型	
1	FLG	PL	270* 22	750	46.6	35.0	35	SM400A		小型	
1	RIB	PL	140* 22	301	24.2	7.28	7	SM400A		小型	
1	RIB	PL	140* 22	343	24.2	8.29	8	SM400A		小型	
2	RIB	PL	120* 22	343	20.7	7.11	14	SM400A		小型	
2	RIB	PL	120* 22	320	20.7	6.63	13	SM400A		小型	
6	ANC.B	DB	D 51	910	15.9	14.5	87	SD345		購入	
6	NUT	NUT	M 48			1.00	6	SS400		購入	
6	NUT	NUT3	M 48			3.00	18	SS400		購入	
6	WASH	WASH	M 48			0.284	2	SS400		購入	
1	BASE	PL	750* 22	944	130	122	122	SM400A		小型	G2
1	PL	PL	360* 40	640	113	72.3	72	SM490YB		小型	調整プレート
8	BN	BN	M 22* 95			0.476	4	SS400		購入	2W
1	TOP	PL	515* 22	750	88.9	66.7	67	SM400A		小型	
2	WEB	PL	473* 22	880	81.7	71.9	144	SM400A		小型	
1	WEB	PL	476* 22	880	82.2	72.3	72	SM490A		小型	
2	PL	PL	168* 16	168	21.1	2.80	6	SM490A	79	小型	
1	FLG	PL	270* 22	750	46.6	35.0	35	SM400A		小型	
1	RIB	PL	140* 22	301	24.2	7.28	7	SM400A		小型	
1	RIB	PL	140* 22	343	24.2	8.29	8	SM400A		小型	
2	RIB	PL	120* 22	343	20.7	7.11	14	SM400A		小型	
2	RIB	PL	120* 22	320	20.7	6.63	13	SM400A		小型	
6	ANC.B	DB	D 51	910	15.9	14.5	87	SD345		購入	
6	NUT	NUT	M 48			1.00	6	SS400		購入	
6	NUT	NUT3	M 48			3.00	18	SS400		購入	
6	WASH	WASH	M 48			0.284	2	SS400		購入	
1	BASE	PL	750* 22	975	130	126	126	SM400A		小型	G3
1	PL	PL	360* 40	640	113	72.3	72	SM490YB		小型	調整プレート
8	BN	BN	M 22* 95			0.476	4	SS400		購入	2W
1	TOP	PL	515* 22	750	88.9	66.7	67	SM400A		小型	
2	WEB	PL	473* 22	911	81.7	74.4	149	SM400A		小型	
1	WEB	PL	476* 22	911	82.2	74.9	75	SM490A		小型	
2	PL	PL	168* 16	168	21.1	2.80	6	SM490A	79	小型	
1	FLG	PL	270* 22	750	46.6	35.0	35	SM400A		小型	
1	RIB	PL	140* 22	301	24.2	7.28	7	SM400A		小型	
1	RIB	PL	140* 22	343	24.2	8.29	8	SM400A		小型	
2	RIB	PL	120* 22	343	20.7	7.11	14	SM400A		小型	
2	RIB	PL	120* 22	320	20.7	6.63	13	SM400A		小型	
6	ANC.B	DB	D 51	910	15.9	14.5	87	SD345		購入	
6	NUT	NUT	M 48			1.00	6	SS400		購入	
6	NUT	NUT3	M 48			3.00	18	SS400		購入	
6	WASH	WASH	M 48			0.284	2	SS400		購入	
1	BASE	PL	750* 22	956	130	124	124	SM400A		小型	G4

材料計算書

(単位:mm,kg)

1	PL	PL	360* 40	640	113	72.3	72	SM490YB	小型	調整プレート
8	BN	BN	M 22* 95			0.476	4	SS400	購入	2W
1	TOP	PL	515* 22	750	88.9	66.7	67	SM400A	小型	
2	WEB	PL	473* 22	892	81.7	72.9	146	SM400A	小型	
1	WEB	PL	476* 22	892	82.2	73.3	73	SM490A	小型	
2	PL	PL	168* 16	168	21.1	2.80	6	SM490A	79 小型	
1	FLG	PL	270* 22	750	46.6	35.0	35	SM400A	小型	
1	RIB	PL	140* 22	301	24.2	7.28	7	SM400A	小型	
1	RIB	PL	140* 22	343	24.2	8.29	8	SM400A	小型	
2	RIB	PL	120* 22	343	20.7	7.11	14	SM400A	小型	
2	RIB	PL	120* 22	320	20.7	6.63	13	SM400A	小型	
6	ANC.B	DB	D 51	910	15.9	14.5	87	SD345	購入	
6	NUT	NUT	M 48			1.00	6	SS400	購入	
6	NUT	NUT3	M 48			3.00	18	SS400	購入	
6	WASH	WASH	M 48			0.284	2	SS400	購入	
下部ブラケット							2695 kg			
A1橋台							3947 kg			

材料計算書

(単位: mm,kg)

富岡橋耐震構造 水平力分担構造 P1橋脚 補強材											
員数	部材名	材種	断 面	長 さ	単位重量	単品重量	重 量	材 質	ネット	要素	備 考
2	PL	PL	365* 22	962	63.0	60.6	121	SM400A		小型	G1
4	PL	PL	220* 12	230	20.7	4.77	19	SM400A		小型	
4	PL	PL	250* 22	349	43.2	15.1	60	SM400A		小型	
1	FILL	PL	460* 10	246	36.1	8.88	9	SS400		小型	
2	FILL	PL	135* 32	591	33.9	20.0	40	SS400		小型	
1	PL	PL	770* 72	590	435	257	257	SS400		小型	
8	TCB	TCB	M 22* 80			0.553	4	S10T		購入	
8	TCB	TCB	M 22* 90			0.583	5	S10T		購入	
12	TCB	TCB	M 22* 70			0.523	6	S10T		購入	
2	PL	PL	365* 22	963	63.0	60.7	121	SM400A		小型	G2
4	PL	PL	220* 12	230	20.7	4.77	19	SM400A		小型	
4	PL	PL	250* 22	349	43.2	15.1	60	SM400A		小型	
1	FILL	PL	390* 3.2	246	9.80	2.41	2	SS400		小型	
2	FILL	PL	170* 25	591	33.4	19.7	39	SS400		小型	
1	PL	PL	770* 74	590	447	264	264	SS400		小型	
8	TCB	TCB	M 22* 80			0.553	4	S10T		購入	
8	TCB	TCB	M 22* 85			0.568	5	S10T		購入	
12	TCB	TCB	M 22* 70			0.523	6	S10T		購入	
2	PL	PL	365* 22	963	63.0	60.7	121	SM400A		小型	G3
4	PL	PL	220* 12	230	20.7	4.77	19	SM400A		小型	
4	PL	PL	250* 22	349	43.2	15.1	60	SM400A		小型	
1	FILL	PL	390* 3.2	246	9.80	2.41	2	SS400		小型	
2	FILL	PL	170* 25	591	33.4	19.7	39	SS400		小型	
1	PL	PL	770* 74	590	447	264	264	SS400		小型	
8	TCB	TCB	M 22* 80			0.553	4	S10T		購入	
8	TCB	TCB	M 22* 85			0.568	5	S10T		購入	
12	TCB	TCB	M 22* 70			0.523	6	S10T		購入	
2	PL	PL	365* 22	963	63.0	60.7	121	SM400A		小型	G4
4	PL	PL	220* 12	230	20.7	4.77	19	SM400A		小型	
4	PL	PL	250* 22	349	43.2	15.1	60	SM400A		小型	
1	FILL	PL	470* 7	246	25.8	6.35	6	SS400		小型	
2	FILL	PL	130* 32	592	32.7	19.3	39	SS400		小型	
1	PL	PL	770* 74	590	447	264	264	SS400		小型	
8	TCB	TCB	M 22* 85			0.568	5	S10T		購入	
8	TCB	TCB	M 22* 90			0.583	5	S10T		購入	
12	TCB	TCB	M 22* 70			0.523	6	S10T		購入	
補強材							2086 kg				

富岡橋耐震構造 水平力分担構造 P1橋脚 下部ブラケット											

材料計算書

(単位:mm,kg)

員数	部材名	材種	断 面	長 さ	単位重量	単品重量	重 量	材 質	ネット	要素	備 考
1	BASE	PL	990* 28	1350	218	294	294	SM490YB		小型	G1
1	PL	PL	950* 50	950	373	354	354	SM520-C		小型	調整プレート
12	BN	BN	M 27* 115			0.925	11	SS400		購入	2W
1	TOP	PL	1195* 25	1350	235	317	317	SM400A		小型	
2	WEB	PL	948* 22	1147	164	188	376	SM400A		小型	
1	WEB	PL	948* 22	1161	164	190	190	SM490A		小型	
1	FLG	PL	250* 22	1350	43.2	58.3	58	SM400A		小型	
1	RIB	PL	100* 22	392	17.3	6.77	7	SM400A		小型	
1	RIB	PL	100* 22	852	17.3	14.7	15	SM400A		小型	
1	RIB	PL	250* 22	469	43.2	20.2	20	SM400A		小型	
1	RIB	PL	250* 22	775	43.2	33.5	34	SM400A		小型	
2	RIB	PL	180* 22	572	31.1	17.8	36	SM400A		小型	
2	RIB	PL	180* 22	706	31.1	21.9	44	SM400A		小型	
24	ANC.B	DB	D 51	970	15.9	15.4	370	SD345		購入	
24	NUT	NUT	M 48			1.00	24	SS400		購入	
24	NUT	NUT3	M 48			3.00	72	SS400		購入	
24	WASH	WASH	M 48			0.284	7	SS400		購入	
1	BASE	PL	990* 28	1350	218	294	294	SM490YB		小型	G2
1	PL	PL	950* 50	950	373	354	354	SM520-C		小型	調整プレート
12	BN	BN	M 27* 115			0.925	11	SS400		購入	2W
1	TOP	PL	1195* 25	1350	235	317	317	SM400A		小型	
2	WEB	PL	948* 22	1147	164	188	376	SM400A		小型	
1	WEB	PL	948* 22	1161	164	190	190	SM490A		小型	
1	FLG	PL	250* 22	1350	43.2	58.3	58	SM400A		小型	
1	RIB	PL	100* 22	392	17.3	6.77	7	SM400A		小型	
1	RIB	PL	100* 22	852	17.3	14.7	15	SM400A		小型	
1	RIB	PL	250* 22	469	43.2	20.2	20	SM400A		小型	
1	RIB	PL	250* 22	775	43.2	33.5	34	SM400A		小型	
2	RIB	PL	180* 22	572	31.1	17.8	36	SM400A		小型	
2	RIB	PL	180* 22	706	31.1	21.9	44	SM400A		小型	
24	ANC.B	DB	D 51	990	15.9	15.7	377	SD345		購入	
24	NUT	NUT	M 48			1.00	24	SS400		購入	
24	NUT	NUT3	M 48			3.00	72	SS400		購入	
24	WASH	WASH	M 48			0.284	7	SS400		購入	
1	BASE	PL	990* 28	1350	218	294	294	SM490YB		小型	G3
1	PL	PL	950* 50	950	373	354	354	SM520-C		小型	調整プレート
12	BN	BN	M 27* 115			0.925	11	SS400		購入	2W
1	TOP	PL	1195* 25	1350	235	317	317	SM400A		小型	
2	WEB	PL	948* 22	1147	164	188	376	SM400A		小型	
1	WEB	PL	948* 22	1161	164	190	190	SM490A		小型	
1	FLG	PL	250* 22	1350	43.2	58.3	58	SM400A		小型	
1	RIB	PL	100* 22	392	17.3	6.77	7	SM400A		小型	
1	RIB	PL	100* 22	852	17.3	14.7	15	SM400A		小型	

材料計算書

(単位:mm,kg)

材料計算書			単位:mm,kg							
1	RIB	PL	250* 22	469	43.2	20.2	20	SM400A	小型	
1	RIB	PL	250* 22	775	43.2	33.5	34	SM400A	小型	
2	RIB	PL	180* 22	572	31.1	17.8	36	SM400A	小型	
2	RIB	PL	180* 22	706	31.1	21.9	44	SM400A	小型	
24	ANC.B	DB	D 51	980	15.9	15.6	374	SD345	購入	
24	NUT	NUT	M 48			1.00	24	SS400	購入	
24	NUT	NUT3	M 48			3.00	72	SS400	購入	
24	WASH	WASH	M 48			0.284	7	SS400	購入	
1	BASE	PL	990* 28	1350	218	294	294	SM490YB	小型	G4
1	PL	PL	950* 50	950	373	354	354	SM520-C	小型	調整プレート
12	BN	BN	M 27* 115			0.925	11	SS400	購入	2W
1	TOP	PL	1195* 25	1350	235	317	317	SM400A	小型	
2	WEB	PL	948* 22	1147	164	188	376	SM400A	小型	
1	WEB	PL	948* 22	1161	164	190	190	SM490A	小型	
1	FLG	PL	250* 22	1350	43.2	58.3	58	SM400A	小型	
1	RIB	PL	100* 22	392	17.3	6.77	7	SM400A	小型	
1	RIB	PL	100* 22	852	17.3	14.7	15	SM400A	小型	
1	RIB	PL	250* 22	469	43.2	20.2	20	SM400A	小型	
1	RIB	PL	250* 22	775	43.2	33.5	34	SM400A	小型	
2	RIB	PL	180* 22	572	31.1	17.8	36	SM400A	小型	
2	RIB	PL	180* 22	706	31.1	21.9	44	SM400A	小型	
24	ANC.B	DB	D 51	950	15.9	15.1	362	SD345	購入	
24	NUT	NUT	M 48			1.00	24	SS400	購入	
24	NUT	NUT3	M 48			3.00	72	SS400	購入	
24	WASH	WASH	M 48			0.284	7	SS400	購入	
下部ブラケット							8919 kg			
P1橋脚							11005 kg			

材料計算書

(単位:mm,kg)

富岡橋耐震構造 水平力分担構造 P2橋脚 補強材											
員数	部材名	材種	断 面	長 さ	単位重量	単品重量	重 量	材 質	ネット	要素	備 考
2	PL	PL	160* 22	621	27.6	17.2	34	SM400A		小型	G1
4	PL	PL	220* 12	230	20.7	4.77	19	SM400A		小型	
4	PL	PL	250* 22	139	43.2	6.00	24	SM400A		小型	
1	PL	PL	320* 48	380	121	45.8	46	SS400		小型	
4	TCB	TCB	M 22* 85			0.568	2	S10T		購入	
12	TCB	TCB	M 22* 70			0.523	6	S10T		購入	
2	PL	PL	160* 22	621	27.6	17.2	34	SM400A		小型	G2
4	PL	PL	220* 12	230	20.7	4.77	19	SM400A		小型	
4	PL	PL	250* 22	139	43.2	6.00	24	SM400A		小型	
1	PL	PL	320* 48	380	121	45.8	46	SS400		小型	
4	TCB	TCB	M 22* 85			0.568	2	S10T		購入	
12	TCB	TCB	M 22* 70			0.523	6	S10T		購入	
2	PL	PL	160* 22	621	27.6	17.2	34	SM400A		小型	G3
4	PL	PL	220* 12	230	20.7	4.77	19	SM400A		小型	
4	PL	PL	250* 22	139	43.2	6.00	24	SM400A		小型	
1	PL	PL	320* 48	380	121	45.8	46	SS400		小型	
4	TCB	TCB	M 22* 85			0.568	2	S10T		購入	
12	TCB	TCB	M 22* 70			0.523	6	S10T		購入	
2	PL	PL	160* 22	621	27.6	17.2	34	SM400A		小型	G4
4	PL	PL	220* 12	230	20.7	4.77	19	SM400A		小型	
4	PL	PL	250* 22	139	43.2	6.00	24	SM400A		小型	
1	PL	PL	320* 48	380	121	45.8	46	SS400		小型	
4	TCB	TCB	M 22* 90			0.583	2	S10T		購入	
12	TCB	TCB	M 22* 70			0.523	6	S10T		購入	
補強材							524 kg				

富岡橋耐震構造 水平力分担構造 P2橋脚 下部ブラケット											
員数	部材名	材種	断 面	長 さ	単位重量	単品重量	重 量	材 質	ネット	要素	備 考
1	BASE	PL	850* 25	900	167	150	150	SM400A		小型	G1
1	PL	PL	450* 40	600	141	84.8	85	SM400B		小型	調整プレート
8	BN	BN	M 20* 95			0.395	3	SS400		購入	2W
1	TOP	PL	620* 25	900	122	110	110	SM400A		小型	
2	WEB	PL	808* 22	575	140	80.2	160	SM400A		小型	
1	WEB	PL	808* 22	583	140	81.4	81	SM490A		小型	
1	FLG	PL	250* 22	900	43.2	38.9	39	SM400A		小型	
1	RIB	PL	100* 22	434	17.3	7.50	8	SM400A		小型	
1	RIB	PL	100* 22	360	17.3	6.22	6	SM400A		小型	
1	RIB	PL	120* 22	397	20.7	8.23	8	SM400A		小型	
1	RIB	PL	120* 22	364	20.7	7.54	8	SM400A		小型	

材料計算書

(単位: mm,kg)

2	RIB	PL	120* 22	364	20.7	7.54	15	SM400A	小型	
2	RIB	PL	120* 22	449	20.7	9.31	19	SM400A	小型	
12	ANC.B	DB	D 35	670	7.51	5.03	60	SD345	購入	
12	NUT	NUT	M 33			1.00	12	SS400	購入	
12	NUT	NUT3	M 33			3.00	36	SS400	購入	
12	WASH	WASH	M 33			0.085	1	SS400	購入	
1	BASE	PL	850* 25	900	167	150	150	SM400A	小型	G2
1	PL	PL	450* 40	600	141	84.8	85	SM400B	小型	調整プレート
8	BN	BN	M 20* 95			0.395	3	SS400	購入	2W
1	TOP	PL	620* 25	900	122	110	110	SM400A	小型	
2	WEB	PL	808* 22	575	140	80.2	160	SM400A	小型	
1	WEB	PL	808* 22	583	140	81.4	81	SM490A	小型	
1	FLG	PL	250* 22	900	43.2	38.9	39	SM400A	小型	
1	RIB	PL	100* 22	434	17.3	7.50	8	SM400A	小型	
1	RIB	PL	100* 22	360	17.3	6.22	6	SM400A	小型	
1	RIB	PL	120* 22	397	20.7	8.23	8	SM400A	小型	
1	RIB	PL	120* 22	364	20.7	7.54	8	SM400A	小型	
2	RIB	PL	120* 22	364	20.7	7.54	15	SM400A	小型	
2	RIB	PL	120* 22	449	20.7	9.31	19	SM400A	小型	
12	ANC.B	DB	D 35	760	7.51	5.71	69	SD345	購入	
12	NUT	NUT	M 33			1.00	12	SS400	購入	
12	NUT	NUT3	M 33			3.00	36	SS400	購入	
12	WASH	WASH	M 33			0.085	1	SS400	購入	
1	BASE	PL	850* 25	900	167	150	150	SM400A	小型	G3
1	PL	PL	450* 40	600	141	84.8	85	SM400B	小型	調整プレート
8	BN	BN	M 20* 95			0.395	3	SS400	購入	2W
1	TOP	PL	620* 25	900	122	110	110	SM400A	小型	
2	WEB	PL	808* 22	575	140	80.2	160	SM400A	小型	
1	WEB	PL	808* 22	583	140	81.4	81	SM490A	小型	
1	FLG	PL	250* 22	900	43.2	38.9	39	SM400A	小型	
1	RIB	PL	100* 22	434	17.3	7.50	8	SM400A	小型	
1	RIB	PL	100* 22	360	17.3	6.22	6	SM400A	小型	
1	RIB	PL	120* 22	397	20.7	8.23	8	SM400A	小型	
1	RIB	PL	120* 22	364	20.7	7.54	8	SM400A	小型	
2	RIB	PL	120* 22	364	20.7	7.54	15	SM400A	小型	
2	RIB	PL	120* 22	449	20.7	9.31	19	SM400A	小型	
12	ANC.B	DB	D 35	740	7.51	5.56	67	SD345	購入	
12	NUT	NUT	M 33			1.00	12	SS400	購入	
12	NUT	NUT3	M 33			3.00	36	SS400	購入	
12	WASH	WASH	M 33			0.085	1	SS400	購入	
1	BASE	PL	850* 25	900	167	150	150	SM400A	小型	G4
1	PL	PL	450* 40	600	141	84.8	85	SM400B	小型	調整プレート
8	BN	BN	M 20* 95			0.395	3	SS400	購入	2W
1	TOP	PL	620* 25	900	122	110	110	SM400A	小型	

材料計算書

(単位:mm,kg)

2	WEB	PL	808* 22	575	140	80.2	160	SM400A	小型	
1	WEB	PL	808* 22	583	140	81.4	81	SM490A	小型	
1	FLG	PL	250* 22	900	43.2	38.9	39	SM400A	小型	
1	RIB	PL	100* 22	434	17.3	7.50	8	SM400A	小型	
1	RIB	PL	100* 22	360	17.3	6.22	6	SM400A	小型	
1	RIB	PL	120* 22	397	20.7	8.23	8	SM400A	小型	
1	RIB	PL	120* 22	364	20.7	7.54	8	SM400A	小型	
2	RIB	PL	120* 22	364	20.7	7.54	15	SM400A	小型	
2	RIB	PL	120* 22	449	20.7	9.31	19	SM400A	小型	
12	ANC.B	DB	D 35	670	7.51	5.03	60	SD345	購入	
12	NUT	NUT	M 33			1.00	12	SS400	購入	
12	NUT	NUT3	M 33			3.00	36	SS400	購入	
12	WASH	WASH	M 33			0.085	1	SS400	購入	
下部ブラケット							3220 kg			
P2橋脚							3744 kg			
水平力分担構造							18696 kg			

材料計算書

(単位:mm,kg)

富岡橋耐震構造 落橋防止構造 A1橋台 上部ブラケット											
員数	部材名	材種	断 面	長 さ	単位重量	単品重量	重 量	材 質	ネット	要素	備 考
1	BASE	PL	250* 28	730	55.0	40.1	40	SM490A		小型	
1	WEB	PL	279* 22	690	48.2	33.2	33	SM490A		小型	
2	PL	PL	168* 13	168	17.1	2.28	5	SM490A	79	小型	
4	RIB	PL	94* 22	100	16.2	1.62	6	SM490A		小型	
4	TCB	TCB	M 22* 90			0.583	2	S10T		購入	
4	TCB	TCB	M 22* 80			0.553	2	S10T		購入	
4	TCB	TCB	M 22* 95			0.598	2	S10T		購入	2W
4	PL	PL	210* 12	260	19.8	5.14	21	SM400A		小型	
4	PL	PL	90* 22	250	15.5	3.89	16	SM400A		小型	
4	PL	PL	90* 12	220	8.48	1.87	7	SM400A		小型	
8	TCB	TCB	M 22* 70			0.523	4	S10T		購入	
上部ブラケット							138 kg				
4@ 上部ブラケット							552 kg				
A1橋台							552 kg				

材料計算書

(単位:mm,kg)

富岡橋耐震構造 落橋防止構造 A2橋台 上部ブラケット											
員数	部材名	材種	断 面	長 さ	単位重量	単品重量	重 量	材 質	ネット	要素	備 考
1	BASE	PL	250* 28	730	55.0	40.1	40	SM490A		小型	
1	WEB	PL	279* 22	690	48.2	33.2	33	SM490A		小型	
2	PL	PL	168* 13	168	17.1	2.28	5	SM490A	79	小型	
4	RIB	PL	94* 22	100	16.2	1.62	6	SM490A		小型	
4	TCB	TCB	M 22* 90			0.583	2	S10T		購入	
4	TCB	TCB	M 22* 80			0.553	2	S10T		購入	
4	TCB	TCB	M 22* 95			0.598	2	S10T		購入	2W
4	PL	PL	210* 12	260	19.8	5.14	21	SM400A		小型	
4	PL	PL	90* 22	250	15.5	3.89	16	SM400A		小型	
4	PL	PL	90* 12	220	8.48	1.87	7	SM400A		小型	
8	TCB	TCB	M 22* 70			0.523	4	S10T		購入	
上部ブラケット							138 kg				
4@ 上部ブラケット							552 kg				

富岡橋耐震構造 落橋防止構造 A2橋台 下部ブラケット											
員数	部材名	材種	断 面	長 さ	単位重量	単品重量	重 量	材 質	ネット	要素	備 考
1	BASE	PL	780* 25	640	153	98.0	98	SM400A		小型	G1
1	WEB	PL	322* 22	600	55.6	33.4	33	SM490A		小型	
2	PL	PL	168* 13	224	17.1	3.03	6	SM490A	79	小型	
2	RIB	PL	197* 22	392	34.0	13.3	27	SM400A		小型	
2	RIB	PL	197* 22	327	34.0	11.1	22	SM400A		小型	
1	BASE	PL	760* 25	640	149	95.5	96	SM400A		小型	G2
1	WEB	PL	322* 22	600	55.6	33.4	33	SM490A		小型	
2	PL	PL	168* 13	224	17.1	3.03	6	SM490A	79	小型	
2	RIB	PL	197* 22	392	34.0	13.3	27	SM400A		小型	
2	RIB	PL	197* 22	327	34.0	11.1	22	SM400A		小型	
1	BASE	PL	890* 25	590	175	103	103	SM400A		小型	G3
1	WEB	PL	322* 22	600	55.6	33.4	33	SM490A		小型	
2	PL	PL	168* 13	224	17.1	3.03	6	SM490A	79	小型	
2	RIB	PL	197* 22	392	34.0	13.3	27	SM400A		小型	
2	RIB	PL	197* 22	327	34.0	11.1	22	SM400A		小型	
1	BASE	PL	830* 25	590	163	96.1	96	SM400A		小型	G4
1	WEB	PL	322* 22	600	55.6	33.4	33	SM490A		小型	
2	PL	PL	168* 13	224	17.1	3.03	6	SM490A	79	小型	
2	RIB	PL	197* 22	392	34.0	13.3	27	SM400A		小型	
2	RIB	PL	197* 22	327	34.0	11.1	22	SM400A		小型	
下部ブラケット							745 kg				

材料計算書

(単位:mm,kg)

A2橋台	1297 kg
落橋防止構造	1849 kg

材料計算書

(単位:mm,kg)

富岡橋耐震構造 支承交換 A2橋台 補強材											
員数	部材名	材種	断 面	長 さ	単位重量	単品重量	重 量	材 質	ネット	要素	備 考
2	PL	PL	200* 10	1180	15.7	18.5	37	SM400A		小型	
2	PL	PL	90* 16	1178	11.3	13.3	27	SM400A		小型	
2	PL	PL	120* 12	95	11.3	1.07	2	SM400A		小型	
24	TCB	TCB	M 22* 65			0.508	12	S10T		購入	
補強材							78 kg				
4@ 補強材							312 kg				

富岡橋耐震構造 支承交換 A2橋台 下部ブラケット											
員数	部材名	材種	断 面	長 さ	単位重量	単品重量	重 量	材 質	ネット	要素	備 考
1	BASE	PL	900* 25	1000	177	177	177	SM400A		小型	G1
1	TOP	PL	450* 25	1000	88.3	88.3	88	SM400A		小型	
3	WEB	PL	836* 22	405	144	58.5	176	SM400A		小型	
1	FLG	PL	250* 22	1000	43.2	43.2	43	SM400A		小型	
1	RIB	PL	120* 22	456	20.7	9.45	9	SM400A		小型	
1	RIB	PL	120* 22	434	20.7	8.99	9	SM400A		小型	
2	RIB	PL	120* 22	458	20.7	9.49	19	SM400A		小型	
2	RIB	PL	120* 22	436	20.7	9.04	18	SM400A		小型	
12	ANC.B	DB	D 51	910	15.9	14.5	174	SD345		購入	
12	NUT	NUT	M 48			1.00	12	SS400		購入	
12	NUT	NUT3	M 48			3.00	36	SS400		購入	
12	WASH	WASH	M 48			0.284	3	SS400		購入	
1	BASE	PL	900* 25	1000	177	177	177	SM400A		小型	G2
1	TOP	PL	450* 25	1000	88.3	88.3	88	SM400A		小型	
3	WEB	PL	836* 22	405	144	58.5	176	SM400A		小型	
1	FLG	PL	250* 22	1000	43.2	43.2	43	SM400A		小型	
1	RIB	PL	120* 22	456	20.7	9.45	9	SM400A		小型	
1	RIB	PL	120* 22	434	20.7	8.99	9	SM400A		小型	
2	RIB	PL	120* 22	458	20.7	9.49	19	SM400A		小型	
2	RIB	PL	120* 22	436	20.7	9.04	18	SM400A		小型	
12	ANC.B	DB	D 51	910	15.9	14.5	174	SD345		購入	
12	NUT	NUT	M 48			1.00	12	SS400		購入	
12	NUT	NUT3	M 48			3.00	36	SS400		購入	
12	WASH	WASH	M 48			0.284	3	SS400		購入	
1	BASE	PL	900* 25	1000	177	177	177	SM400A		小型	G3
1	TOP	PL	450* 25	1000	88.3	88.3	88	SM400A		小型	
3	WEB	PL	836* 22	405	144	58.5	176	SM400A		小型	
1	FLG	PL	250* 22	1000	43.2	43.2	43	SM400A		小型	
1	RIB	PL	120* 22	456	20.7	9.45	9	SM400A		小型	
1	RIB	PL	120* 22	434	20.7	8.99	9	SM400A		小型	

材料計算書

(単位: mm,kg)

2	RIB	PL	120* 22	458	20.7	9.49	19	SM400A	小型	
2	RIB	PL	120* 22	436	20.7	9.04	18	SM400A	小型	
12	ANC.B	DB	D 51	910	15.9	14.5	174	SD345	購入	
12	NUT	NUT	M 48			1.00	12	SS400	購入	
12	NUT	NUT3	M 48			3.00	36	SS400	購入	
12	WASH	WASH	M 48			0.284	3	SS400	購入	
1	BASE	PL	900* 25	1000	177	177	177	SM400A	小型	G4
1	TOP	PL	450* 25	1000	88.3	88.3	88	SM400A	小型	
3	WEB	PL	836* 22	405	144	58.5	176	SM400A	小型	
1	FLG	PL	250* 22	1000	43.2	43.2	43	SM400A	小型	
1	RIB	PL	120* 22	456	20.7	9.45	9	SM400A	小型	
1	RIB	PL	120* 22	434	20.7	8.99	9	SM400A	小型	
2	RIB	PL	120* 22	458	20.7	9.49	19	SM400A	小型	
2	RIB	PL	120* 22	436	20.7	9.04	18	SM400A	小型	
12	ANC.B	DB	D 51	910	15.9	14.5	174	SD345	購入	
12	NUT	NUT	M 48			1.00	12	SS400	購入	
12	NUT	NUT3	M 48			3.00	36	SS400	購入	
12	WASH	WASH	M 48			0.284	3	SS400	購入	
下部ブラケット							3360 kg			
A2橋台							3672 kg			
支承交換							3328 kg			
富岡橋耐震構造							23873 kg			

3. 塗装面積

塗装面積総括表

計算方法

(単位:m²)

	工場塗装	現場下塗り	現場塗装
外面	C5		F11
内面			
ジンクリッチ	J		

塗装面積集計

(単位:m²)

	工場塗装	現場下塗り	現場塗装
外面	12.28		13.42
内面			
ジンクリッチ	37.15		

ジンクリッチ工場塗布部

添接板

コンクリート接触面

塗装系別集計

(単位:m²)

記号	塗装系	富岡橋耐震構造	総計
C5	一般部外面	12.28	12.28
D5	一般部内面		
F11	添接部外面	13.42	13.42
F12	添接部内面		
J11	添接板外面		
J12	添接板内面		
J	ジンクリッチ	37.15	37.15
K	ブラスト面積	73.31	73.31

富岡橋耐震構造

(単位:m²)

記号	塗装系	水平力分担構造	落橋防止構造	支承交換	総計
C5	一般部外面	5.32	5.28	1.68	12.28
D5	一般部内面				
F11	添接部外面	7.54	3.92	1.96	14.94
F12	添接部内面				
J11	添接板外面				
J12	添接板内面				
J	ジンクリッチ	25.27	7.92	3.96	37.15
K	ブラスト面積	30.51	13.68	29.12	73.31

塗装計算書

(単位:mm,m²)

富岡橋耐震構造 水平力分担構造 A1橋台 補強材																		
員数	部材名	材種	断 面		長 さ	ネット	全面積	塗装面積								備 考		
2	PL	PL	215*	22	1062		0.91	F	0.46	J	0.91				K	0.91	G1	
4	PL	PL	190*	12	230		0.35	F	0.17	J	0.35				K	0.35		
4	PL	PL	193*	22	250		0.39	C	0.39						K	0.39		
2	FILL	PL	80*	14	701		0.22	J	0.22						K	0.22		
1	PL	PL	460*	74	700		0.64	J	0.64						K	0.64		
8	TCB	TCB	M 22*	75			0.04											
12	TCB	TCB	M 22*	70			0.06											
12	BOLT	BOLT	M 22*	60														
2	PL	PL	175*	22	1062		0.74	F	0.37	J	0.74				K	0.74	G2	
4	PL	PL	190*	12	230		0.35	F	0.17	J	0.35				K	0.35		
4	PL	PL	154*	22	250		0.31	C	0.31						K	0.31		
2	FILL	PL	75*	11	702		0.21	J	0.21						K	0.21		
1	PL	PL	380*	74	700		0.53	J	0.53						K	0.53		
4	TCB	TCB	M 22*	70			0.02											
12	TCB	TCB	M 22*	70			0.06											
2	PL	PL	175*	22	1063		0.74	F	0.37	J	0.74				K	0.74	G3	
4	PL	PL	190*	12	230		0.35	F	0.17	J	0.35				K	0.35		
4	PL	PL	154*	22	250		0.31	C	0.31						K	0.31		
2	FILL	PL	75*	11	702		0.21	J	0.21						K	0.21		
1	PL	PL	380*	76	700		0.53	J	0.53						K	0.53		
4	TCB	TCB	M 22*	70			0.02											
12	TCB	TCB	M 22*	70			0.06											
2	PL	PL	215*	22	1062		0.91	F	0.46	J	0.91				K	0.91	G4	
4	PL	PL	190*	12	230		0.35	F	0.17	J	0.35				K	0.35		
4	PL	PL	193*	22	250		0.39	C	0.39						K	0.39		
2	FILL	PL	75*	14	702		0.21	J	0.21						K	0.21		
1	PL	PL	460*	78	700		0.64	J	0.64						K	0.64		
8	TCB	TCB	M 22*	75			0.04											
12	TCB	TCB	M 22*	70			0.06											
12	BOLT	BOLT	M 22*	60					ボルトのF11(現場塗装面積)								0.36	
補強材								C	1.40	F	2.34	J	7.89	K	9.29			

富岡橋耐震構造 水平力分担構造 A1橋台 下部ブラケット																
員数	部材名	材種	断 面		長 さ	ネッ	全面積	塗装面積								備 考
1	BASE	PL	750*	22	862		1.29									G1
1	PL	PL	360*	40	640		0.46									調整プレート
8	BN	BN	M 22*	95			0.04									2W
1	TOP	PL	515*	22	750		0.77									
2	WEB	PL	473*	22	798		1.51									
1	WEB	PL	476*	22	798		0.76									
2	PL	PL	168*	16	168	79	0.09									
1	FLG	PL	270*	22	750		0.41									
1	RIB	PL	140*	22	301		0.08									
1	RIB	PL	140*	22	343		0.10									

塗裝計算書

(単位: mm, m²)

2	RIB	PL	120*	22		343		0.16											
2	RIB	PL	120*	22		320		0.15											
6	ANC.B	DB	D	51		910													
6	NUT	NUT	M	48															
6	NUT	NUT3	M	48															
6	WASH	WASH	M	48															
1	BASE	PL	750*	22		944		1.42										G2	
1	PL	PL	360*	40		640		0.46										調整プレート	
8	BN	BN	M 22*	95				0.04										2W	
1	TOP	PL	515*	22		750		0.77											
2	WEB	PL	473*	22		880		1.66											
1	WEB	PL	476*	22		880		0.84											
2	PL	PL	168*	16		168	79	0.09											
1	FLG	PL	270*	22		750		0.41											
1	RIB	PL	140*	22		301		0.08											
1	RIB	PL	140*	22		343		0.10											
2	RIB	PL	120*	22		343		0.16											
2	RIB	PL	120*	22		320		0.15											
6	ANC.B	DB	D	51		910													
6	NUT	NUT	M	48															
6	NUT	NUT3	M	48															
6	WASH	WASH	M	48															
1	BASE	PL	750*	22		975		1.46										G3	
1	PL	PL	360*	40		640		0.46										調整プレート	
8	BN	BN	M 22*	95				0.04										2W	
1	TOP	PL	515*	22		750		0.77											
2	WEB	PL	473*	22		911		1.72											
1	WEB	PL	476*	22		911		0.87											
2	PL	PL	168*	16		168	79	0.09											
1	FLG	PL	270*	22		750		0.41											
1	RIB	PL	140*	22		301		0.08											
1	RIB	PL	140*	22		343		0.10											
2	RIB	PL	120*	22		343		0.16											
2	RIB	PL	120*	22		320		0.15											
6	ANC.B	DB	D	51		910													
6	NUT	NUT	M	48															
6	NUT	NUT3	M	48															
6	WASH	WASH	M	48															
1	BASE	PL	750*	22		956		1.43										G4	
1	PL	PL	360*	40		640		0.46										調整プレート	
8	BN	BN	M 22*	95				0.04										2W	
1	TOP	PL	515*	22		750		0.77											
2	WEB	PL	473*	22		892		1.69											
1	WEB	PL	476*	22		892		0.85											
2	PL	PL	168*	16		168	79	0.09											
1	FLG	PL	270*	22		750		0.41											
1	RIB	PL	140*	22		301		0.08											
1	RIB	PL	140*	22		343		0.10											
2	RIB	PL	120*	22		343		0.16											

塗装計算書

(単位:mm,m²)

2	RIB	PL	120* 22	320		0.15									
6	ANC.B	DB	D 51	910											
6	NUT	NUT	M 48												
6	NUT	NUT3	M 48												
6	WASH	WASH	M 48												
下部ブラケット															
A1橋台						C	1.40	F	2.34	J	7.89	K	9.29		

塗装計算書

(単位:mm,m²)

富岡橋耐震構造 水平力分担構造 P1橋脚 補強材																	
員数	部材名	材種	断 面		長 さ	ネット	全面積	塗装面積							備 考		
2	PL	PL	365*	22	962		1.40	F	0.70	J	1.40				K	1.40	G1
4	PL	PL	220*	12	230		0.40	F	0.20	J	0.40				K	0.40	
4	PL	PL	250*	22	349		0.70	C	0.70						K	0.70	
1	FILL	PL	460*	10	246		0.23	J	0.23						K	0.23	
2	FILL	PL	135*	32	591		0.32	J	0.32						K	0.32	
1	PL	PL	770*	72	590		0.91	J	0.91						K	0.91	
8	TCB	TCB	M 22*	80			0.04										
8	TCB	TCB	M 22*	90			0.04										
12	TCB	TCB	M 22*	70			0.06										
2	PL	PL	365*	22	963		1.41	F	0.70	J	1.41				K	1.41	G2
4	PL	PL	220*	12	230		0.40	F	0.20	J	0.40				K	0.40	
4	PL	PL	250*	22	349		0.70	C	0.70						K	0.70	
1	FILL	PL	390*	3.2	246		0.19	J	0.19						K	0.19	
2	FILL	PL	170*	25	591		0.40	J	0.40						K	0.40	
1	PL	PL	770*	74	590		0.91	J	0.91						K	0.91	
8	TCB	TCB	M 22*	80			0.04										
8	TCB	TCB	M 22*	85			0.04										
12	TCB	TCB	M 22*	70			0.06										
2	PL	PL	365*	22	963		1.41	F	0.70	J	1.41				K	1.41	G3
4	PL	PL	220*	12	230		0.40	F	0.20	J	0.40				K	0.40	
4	PL	PL	250*	22	349		0.70	C	0.70						K	0.70	
1	FILL	PL	390*	3.2	246		0.19	J	0.19						K	0.19	
2	FILL	PL	170*	25	591		0.40	J	0.40						K	0.40	
1	PL	PL	770*	74	590		0.91	J	0.91						K	0.91	
8	TCB	TCB	M 22*	80			0.04										
8	TCB	TCB	M 22*	85			0.04										
12	TCB	TCB	M 22*	70			0.06										
2	PL	PL	365*	22	963		1.41	F	0.70	J	1.41				K	1.41	G4
4	PL	PL	220*	12	230		0.40	F	0.20	J	0.40				K	0.40	
4	PL	PL	250*	22	349		0.70	C	0.70						K	0.70	
1	FILL	PL	470*	7	246		0.23	J	0.23						K	0.23	
2	FILL	PL	130*	32	592		0.31	J	0.31						K	0.31	
1	PL	PL	770*	74	590		0.91	J	0.91						K	0.91	
8	TCB	TCB	M 22*	85			0.04										
8	TCB	TCB	M 22*	90			0.04										
12	TCB	TCB	M 22*	70			0.06		ボルトのF11 (現場塗装面積) 0.56								
補強材								C	2.80	F	3.60	J	13.14	K	15.94		

富岡橋耐震構造 水平力分担構造 P1橋脚 下部ブラケット														
員数	部材名	材種	断 面	長 さ	ネット	全面積	塗装面積							備 考
1	BASE	PL	990* 28	1350		2.67								G1
1	PL	PL	950* 50	950		1.81								調整プレート
12	BN	BN	M 27* 115											2W
1	TOP	PL	1195* 25	1350		3.23								

塗装計算書

(単位:mm,m²)

2	WEB	PL	948* 22	1147	4.35							
1	WEB	PL	948* 22	1161	2.20							
1	FLG	PL	250* 22	1350	0.68							
1	RIB	PL	100* 22	392	0.08							
1	RIB	PL	100* 22	852	0.17							
1	RIB	PL	250* 22	469	0.23							
1	RIB	PL	250* 22	775	0.39							
2	RIB	PL	180* 22	572	0.41							
2	RIB	PL	180* 22	706	0.51							
24	ANC.B	DB	D 51	970								
24	NUT	NUT	M 48									
24	NUT	NUT3	M 48									
24	WASH	WASH	M 48									
1	BASE	PL	990* 28	1350	2.67							G2
1	PL	PL	950* 50	950	1.81							調整プレート
12	BN	BN	M 27* 115									2W
1	TOP	PL	1195* 25	1350	3.23							
2	WEB	PL	948* 22	1147	4.35							
1	WEB	PL	948* 22	1161	2.20							
1	FLG	PL	250* 22	1350	0.68							
1	RIB	PL	100* 22	392	0.08							
1	RIB	PL	100* 22	852	0.17							
1	RIB	PL	250* 22	469	0.23							
1	RIB	PL	250* 22	775	0.39							
2	RIB	PL	180* 22	572	0.41							
2	RIB	PL	180* 22	706	0.51							
24	ANC.B	DB	D 51	990								
24	NUT	NUT	M 48									
24	NUT	NUT3	M 48									
24	WASH	WASH	M 48									
1	BASE	PL	990* 28	1350	2.67							G3
1	PL	PL	950* 50	950	1.81							調整プレート
12	BN	BN	M 27* 115									2W
1	TOP	PL	1195* 25	1350	3.23							
2	WEB	PL	948* 22	1147	4.35							
1	WEB	PL	948* 22	1161	2.20							
1	FLG	PL	250* 22	1350	0.68							
1	RIB	PL	100* 22	392	0.08							
1	RIB	PL	100* 22	852	0.17							
1	RIB	PL	250* 22	469	0.23							
1	RIB	PL	250* 22	775	0.39							
2	RIB	PL	180* 22	572	0.41							
2	RIB	PL	180* 22	706	0.51							
24	ANC.B	DB	D 51	980								
24	NUT	NUT	M 48									
24	NUT	NUT3	M 48									
24	WASH	WASH	M 48									
1	BASE	PL	990* 28	1350	2.67							G4
1	PL	PL	950* 50	950	1.81							調整プレート

塗装計算書

(単位:mm,m²)

12	BN	BN	M 27* 115											2W
1	TOP	PL	1195* 25	1350	3.23									
2	WEB	PL	948* 22	1147	4.35									
1	WEB	PL	948* 22	1161	2.20									
1	FLG	PL	250* 22	1350	0.68									
1	RIB	PL	100* 22	392	0.08									
1	RIB	PL	100* 22	852	0.17									
1	RIB	PL	250* 22	469	0.23									
1	RIB	PL	250* 22	775	0.39									
2	RIB	PL	180* 22	572	0.41									
2	RIB	PL	180* 22	706	0.51									
24	ANC.B	DB	D 51	950										
24	NUT	NUT	M 48											
24	NUT	NUT3	M 48											
24	WASH	WASH	M 48											
下部ブラケット														
P1橋脚						C	2.80	F	3.60	J	13.14	K	15.94	

塗装計算書

(単位:mm,m²)

富岡橋耐震構造 水平力分担構造 P2橋脚 補強材																
員数	部材名	材種	断 面	長 さ	ネット	全面積	塗装面積								備 考	
2	PL	PL	160* 22	621		0.40	F	0.20	J	0.40				K	0.40	G1
4	PL	PL	220* 12	230		0.40	F	0.20	J	0.40				K	0.40	
4	PL	PL	250* 22	139		0.28	C	0.28						K	0.28	
1	PL	PL	320* 48	380		0.24	J	0.24						K	0.24	
4	TCB	TCB	M 22* 85			0.02	J	0.02								
12	TCB	TCB	M 22* 70			0.06	J	0.06								
2	PL	PL	160* 22	621		0.40	F	0.20	J	0.40				K	0.40	G2
4	PL	PL	220* 12	230		0.40	F	0.20	J	0.40				K	0.40	
4	PL	PL	250* 22	139		0.28	C	0.28						K	0.28	
1	PL	PL	320* 48	380		0.24	J	0.24						K	0.24	
4	TCB	TCB	M 22* 85			0.02										
12	TCB	TCB	M 22* 70			0.06										
2	PL	PL	160* 22	621		0.40	F	0.20	J	0.40				K	0.40	G3
4	PL	PL	220* 12	230		0.40	F	0.20	J	0.40				K	0.40	
4	PL	PL	250* 22	139		0.28	C	0.28						K	0.28	
1	PL	PL	320* 48	380		0.24	J	0.24						K	0.24	
4	TCB	TCB	M 22* 85			0.02										
12	TCB	TCB	M 22* 70			0.06										
2	PL	PL	160* 22	621		0.40	F	0.20	J	0.40				K	0.40	G4
4	PL	PL	220* 12	230		0.40	F	0.20	J	0.40				K	0.40	
4	PL	PL	250* 22	139		0.28	C	0.28						K	0.28	
1	PL	PL	320* 48	380		0.24	J	0.24						K	0.24	
4	TCB	TCB	M 22* 90			0.02										
12	TCB	TCB	M 22* 70			0.06				ボルトのF11(現場塗装面積)				0.32		
補強材							C	1.12	F	1.60	J	4.24	K	5.28		

富岡橋耐震構造 水平力分担構造 P2橋脚 下部ブラケット														
員数	部材名	材種	断 面	長 さ	ネット	全面積	塗装面積							備 考
1	BASE	PL	850* 25	900		1.53								G1
1	PL	PL	450* 40	600		0.54								調整プレート
8	BN	BN	M 20* 95			0.03								2W
1	TOP	PL	620* 25	900		1.12								
2	WEB	PL	808* 22	575		1.86								
1	WEB	PL	808* 22	583		0.94								
1	FLG	PL	250* 22	900		0.45								
1	RIB	PL	100* 22	434		0.09								
1	RIB	PL	100* 22	360		0.07								
1	RIB	PL	120* 22	397		0.10								
1	RIB	PL	120* 22	364		0.09								
2	RIB	PL	120* 22	364		0.17								
2	RIB	PL	120* 22	449		0.22								
12	ANC.B	DB	D 35	670										
12	NUT	NUT	M 33											
12	NUT	NUT3	M 33											

塗裝計算書

(单位: mm, m²)[illegible]

塗装計算書

(単位:mm,m²)

12	NUT	NUT	M 33												
12	NUT	NUT3	M 33												
12	WASH	WASH	M 33												
下部ブラケット															
P2橋脚				C	1.12	F	1.60	J	4.24	K	5.28				
水平力分担構造				C	5.32	F	7.54	J	25.27	K	30.51				

塗装計算書

(単位:mm,m²)

富岡橋耐震構造 落橋防止構造 A1橋台 上部ブラケット															
員数	部材名	材種	断 面	長 さ	ネット	全面積	塗装面積								備 考
1	BASE	PL	250* 28	730		0.37	F	0.18	J	0.37				K	0.37
1	WEB	PL	279* 22	690		0.39	C	0.39						K	0.39
2	PL	PL	168* 13	168	79	0.09								K	0.09
4	RIB	PL	94* 22	100		0.08	C	0.08						K	0.08
4	TCB	TCB	M 22* 90			0.02									
4	TCB	TCB	M 22* 80			0.02									
4	TCB	TCB	M 22* 95			0.02									2W
4	PL	PL	210* 12	260		0.44	F	0.22	J	0.44				K	0.44
4	PL	PL	90* 22	250		0.18	C	0.18						K	0.18
4	PL	PL	90* 12	220		0.16	F	0.08	J	0.16				K	0.16
8	TCB	TCB	M 22* 70			0.04									
— ボルトのF11(現場塗装面積) 0.10 —															
上部ブラケット							C	0.65	F	0.48	J	0.97	K	1.71	
4@ 上部ブラケット							C	2.60	F	1.92	J	3.88	K	6.84	
A1橋台							C	2.60	F	1.92	J	3.88	K	6.84	

塗装計算書

(単位:mm,m²)

富岡橋耐震構造 落橋防止構造 A2橋台 上部ﾌﾗｯकेｯﾄ																	
員数	部材名	材種	断 面		長 さ	ネｯﾄ	全面積	塗 装 面 積								備 考	
1	BASE	PL	250*	28	730		0.37	F	0.18	J	0.37				κ	0.37	
1	WEB	PL	279*	22	690		0.39	C	0.39						κ	0.39	
2	PL	PL	168*	13	168	79	0.09								κ	0.09	
4	RIB	PL	94*	22	100		0.08	C	0.08						κ	0.08	
4	TCB	TCB	M 22*	90			0.02	F	0.01	J	0.02						
4	TCB	TCB	M 22*	80			0.02	C	0.02								
4	TCB	TCB	M 22*	95			0.02	F	0.01	J	0.02					2W	
4	PL	PL	210*	12	260		0.44	F	0.22	J	0.44				κ	0.44	
4	PL	PL	90*	22	250		0.18	C	0.18						κ	0.18	
4	PL	PL	90*	12	220		0.16	F	0.08	J	0.16				κ	0.16	
8	TCB	TCB	M 22*	70			0.04					ボルトのF11(現場塗装面積)				0.06	
上部ﾌﾗｯケｯﾄ								C	0.67	F	0.50	J	1.01	K	1.71		
4@ 上部ﾌﾗｯケｯﾄ								C	2.68	F	2.00	J	4.04	K	6.84		

富岡橋耐震構造 落橋防止構造 A2橋台 下部ブラケット																
員数	部材名	材種	断 面		長 さ	ネット	全面積	塗装面積								備 考
1	BASE	PL	780*	25	640		1.00								G1	
1	WEB	PL	322*	22	600		0.39									
2	PL	PL	168*	13	224	79	0.12									
2	RIB	PL	197*	22	392		0.31									
2	RIB	PL	197*	22	327		0.26									
1	BASE	PL	760*	25	640		0.97								G2	
1	WEB	PL	322*	22	600		0.39									
2	PL	PL	168*	13	224	79	0.12									
2	RIB	PL	197*	22	392		0.31									
2	RIB	PL	197*	22	327		0.26									
1	BASE	PL	890*	25	590		1.05								G3	
1	WEB	PL	322*	22	600		0.39									
2	PL	PL	168*	13	224	79	0.12									
2	RIB	PL	197*	22	392		0.31									
2	RIB	PL	197*	22	327		0.26									
1	BASE	PL	830*	25	590		0.98								G4	
1	WEB	PL	322*	22	600		0.39									
2	PL	PL	168*	13	224	79	0.12									
2	RIB	PL	197*	22	392		0.31									
2	RIB	PL	197*	22	327		0.26									
下部ブラケット																
A2橋台								C	2.68	F	2.00	J	4.04	K	6.84	
落橋防止構造								C	5.28	F	3.92	J	7.92	K	13.68	

塗装計算書

(単位:mm,m²)

富岡橋耐震構造 支承交換 A2橋台 補強材														
員数	部材名	材種	断 面	長 さ	ネット	全面積	塗装面積							備 考
2	PL	PL	200* 10	1180		0.94	F	0.47	J	0.94			K	0.94
2	PL	PL	90* 16	1178		0.42	C	0.42					K	0.42
2	PL	PL	120* 12	95		0.05	F	0.02	J	0.05			K	0.05
24	TCB	TCB	M 22* 65			0.12		ボルトのF11(現場塗装面積) 0.12						
補強材							C	0.42	F	0.49	J	0.99	K	1.41
4@ 補強材							C	1.68	F	1.96	J	3.96	K	5.64

富岡橋耐震構造 支承交換 A2橋台 下部ブラケット														
員数	部材名	材種	断 面	長 さ	ネット	全面積	塗装面積							備 考
1	BASE	PL	900* 25	1000		1.80							K	1.80 G1
1	TOP	PL	450* 25	1000		0.90							K	0.90
3	WEB	PL	836* 22	405		2.03							K	2.03
1	FLG	PL	250* 22	1000		0.50							K	0.50
1	RIB	PL	120* 22	456		0.11							K	0.11
1	RIB	PL	120* 22	434		0.10							K	0.10
2	RIB	PL	120* 22	458		0.22							K	0.22
2	RIB	PL	120* 22	436		0.21							K	0.21
16	ANC.B	DB	D 51	910										
16	NUT	NUT	M 48											
16	NUT	NUT3	M 48											
16	WASH	WASH	M 48											
1	BASE	PL	900* 25	1000		1.80							K	1.80 G2
1	TOP	PL	450* 25	1000		0.90							K	0.90
3	WEB	PL	836* 22	405		2.03							K	2.03
1	FLG	PL	250* 22	1000		0.50							K	0.50
1	RIB	PL	120* 22	456		0.11							K	0.11
1	RIB	PL	120* 22	434		0.10							K	0.10
2	RIB	PL	120* 22	458		0.22							K	0.22
2	RIB	PL	120* 22	436		0.21							K	0.21
16	ANC.B	DB	D 51	910										
16	NUT	NUT	M 48											
16	NUT	NUT3	M 48											
16	WASH	WASH	M 48											
1	BASE	PL	900* 25	1000		1.80							K	1.80 G3
1	TOP	PL	450* 25	1000		0.90							K	0.90
3	WEB	PL	836* 22	405		2.03							K	2.03
1	FLG	PL	250* 22	1000		0.50							K	0.50
1	RIB	PL	120* 22	456		0.11							K	0.11
1	RIB	PL	120* 22	434		0.10							K	0.10
2	RIB	PL	120* 22	458		0.22							K	0.22
2	RIB	PL	120* 22	436		0.21							K	0.21
16	ANC.B	DB	D 51	910										
16	NUT	NUT	M 48											
16	NUT	NUT3	M 48											

塗装計算書

(単位:mm,m²)

16	WASH	WASH	M 48																
1	BASE	PL	900* 25	1000		1.80									K	1.80	G4		
1	TOP	PL	450* 25	1000		0.90									K	0.90			
3	WEB	PL	836* 22	405		2.03									K	2.03			
1	FLG	PL	250* 22	1000		0.50									K	0.50			
1	RIB	PL	120* 22	456		0.11									K	0.11			
1	RIB	PL	120* 22	434		0.10									K	0.10			
2	RIB	PL	120* 22	458		0.22									K	0.22			
2	RIB	PL	120* 22	436		0.21									K	0.21			
16	ANC.B	DB	D 51	910															
16	NUT	NUT	M 48																
16	NUT	NUT3	M 48																
16	WASH	WASH	M 48																
下部ブラケット						K	23.48												
A2橋台						C	1.68	F	1.96	J	3.96	K	29.12						
支承交換						C	1.68	F	1.96	J	3.96	K	29.12						
富岡橋耐震構造						C	12.28	F	13.42	J	37.15	K	73.31						

4. 亜鉛メッキ重量

メッキ総括表

(単位:kg)

材種	材 質	形 状	HDZ35	HDZ55	総計
PL	SM490YB	40		288	288
		28		1176	1176
	SM490YB 計			1464	1464
	SM490A	22		1502	1502
		16		24	24
		13		24	24
	SM490A 計			1550	1550
	SM400B	40		340	340
	SM400A	25		2701	2701
		22		5237	5237
	SM400A 計			7938	7938
	SM520-C	50		1416	1416
PL 計				12708	12708
DB	SD345	D 51	2455		2455
		D 35	256		256
DB 計			2711		2711
BN	SS400	M 27	44		44
		M 22	16		16
		M 20	12		12
BN 計			72		72
NUT	SS400	M 48	184		184
		M 33	48		48
NUT 計			232		232
NUT3	SS400	M 48	552		552
		M 33	144		144
NUT3 計			696		696
WASH	SS400	M 48	56		56
		M 33	4		4
WASH 計			60		60
総計			3771	12708	16479

メッキ計算書

(単位:mm,kg)

HDZ35 富岡橋耐震構造 水平力分担構造 A1橋台 下部ブラケット											
員数	部材名	材種	断 面	長 さ	単位重量	単品重量	重 量	材 質	ネット	要素	備 考
8	BN	BN	M 22* 95		0.476	0.476	4	SS400		購入	2W
6	ANC.B	DB	D 51	910	15.9	14.5	87	SD345		購入	
6	NUT	NUT	M 48		1	1	6	SS400		購入	
6	NUT	NUT	M 48		3	3	18	SS400		購入	
6	WASH	WAS	M 48		0.284	0.284	2	SS400		購入	
8	BN	BN	M 22* 95		0.476	0.476	4	SS400		購入	2W
6	ANC.B	DB	D 51	910	15.9	14.5	87	SD345		購入	
6	NUT	NUT	M 48		1	1	6	SS400		購入	
6	NUT	NUT	M 48		3	3	18	SS400		購入	
6	WASH	WAS	M 48		0.284	0.284	2	SS400		購入	
8	BN	BN	M 22* 95		0.476	0.476	4	SS400		購入	2W
6	ANC.B	DB	D 51	910	15.9	14.5	87	SD345		購入	
6	NUT	NUT	M 48		1	1	6	SS400		購入	
6	NUT	NUT	M 48		3	3	18	SS400		購入	
6	WASH	WAS	M 48		0.284	0.284	2	SS400		購入	
8	BN	BN	M 22* 95		0.476	0.476	4	SS400		購入	2W
6	ANC.B	DB	D 51	910	15.9	14.5	87	SD345		購入	
6	NUT	NUT	M 48		1	1	6	SS400		購入	
6	NUT	NUT	M 48		3	3	18	SS400		購入	
6	WASH	WAS	M 48		0.284	0.284	2	SS400		購入	
下部ブラケット							468 kg				
A1橋台							468 kg				

メッキ計算書

(単位:mm,kg)

HDZ35 富岡橋耐震構造 水平力分担構造 P1橋脚 下部ブラケット											
員数	部材名	材種	断 面	長 さ	単位重量	単品重量	重 量	材 質	ネット	要素	備 考
12	BN	BN	M 27* 115		0.925	0.925	11	SS400		購入	2W
24	ANC.B	DB	D 51	970	15.9	15.4	370	SD345		購入	
24	NUT	NUT	M 48		1	1	24	SS400		購入	
24	NUT	NUT	M 48		3	3	72	SS400		購入	
24	WASH	WAS	M 48		0.284	0.284	7	SS400		購入	
12	BN	BN	M 27* 115		0.925	0.925	11	SS400		購入	2W
24	ANC.B	DB	D 51	990	15.9	15.7	377	SD345		購入	
24	NUT	NUT	M 48		1	1	24	SS400		購入	
24	NUT	NUT	M 48		3	3	72	SS400		購入	
24	WASH	WAS	M 48		0.284	0.284	7	SS400		購入	
12	BN	BN	M 27* 115		0.925	0.925	11	SS400		購入	2W
24	ANC.B	DB	D 51	980	15.9	15.6	374	SD345		購入	
24	NUT	NUT	M 48		1	1	24	SS400		購入	
24	NUT	NUT	M 48		3	3	72	SS400		購入	
24	WASH	WAS	M 48		0.284	0.284	7	SS400		購入	
12	BN	BN	M 27* 115		0.925	0.925	11	SS400		購入	2W
24	ANC.B	DB	D 51	950	15.9	15.1	362	SD345		購入	
24	NUT	NUT	M 48		1	1	24	SS400		購入	
24	NUT	NUT	M 48		3	3	72	SS400		購入	
24	WASH	WAS	M 48		0.284	0.284	7	SS400		購入	
下部ブラケット							1939 kg				
P1橋脚											
							1939 kg				

メッキ計算書

(単位:mm,kg)

HDZ35 富岡橋耐震構造 水平力分担構造 P2橋脚 下部ブラケット											
員数	部材名	材種	断 面	長 さ	単位重量	単品重量	重 量	材 質	ネット	要素	備 考
8	BN	BN	M 20* 95		0.395	0.395	3	SS400		購入	2W
12	ANC.B	DB	D 35	670	7.51	5.03	60	SD345		購入	
12	NUT	NUT	M 33		1	1	12	SS400		購入	
12	NUT	NUT	M 33		3	3	36	SS400		購入	
12	WASH	WAS	M 33		0.085	0.085	1	SS400		購入	
8	BN	BN	M 20* 95		0.395	0.395	3	SS400		購入	2W
12	ANC.B	DB	D 35	760	7.51	5.71	69	SD345		購入	
12	NUT	NUT	M 33		1	1	12	SS400		購入	
12	NUT	NUT	M 33		3	3	36	SS400		購入	
12	WASH	WAS	M 33		0.085	0.085	1	SS400		購入	
8	BN	BN	M 20* 95		0.395	0.395	3	SS400		購入	2W
12	ANC.B	DB	D 35	740	7.51	5.56	67	SD345		購入	
12	NUT	NUT	M 33		1	1	12	SS400		購入	
12	NUT	NUT	M 33		3	3	36	SS400		購入	
12	WASH	WAS	M 33		0.085	0.085	1	SS400		購入	
8	BN	BN	M 20* 95		0.395	0.395	3	SS400		購入	2W
12	ANC.B	DB	D 35	670	7.51	5.03	60	SD345		購入	
12	NUT	NUT	M 33		1	1	12	SS400		購入	
12	NUT	NUT	M 33		3	3	36	SS400		購入	
12	WASH	WAS	M 33		0.085	0.085	1	SS400		購入	
下部ブラケット							464 kg				
P2橋脚							464 kg				
水平力分担構造							2871 kg				

メッキ計算書

(単位:mm,kg)

HDZ35 富岡橋耐震構造 支承交換 A2橋台 下部ブラケット											
員数	部材名	材種	断 面	長 さ	単位重量	単品重量	重 量	材 質	ネット	要素	備 考
12	ANC.B	DB	D 51	910	15.9	14.5	174	SD345		購入	
12	NUT	NUT	M 48		1	1	12	SS400		購入	
12	NUT	NUT	M 48		3	3	36	SS400		購入	
12	WASH	WAS	M 48		0.284	0.284	3	SS400		購入	
12	ANC.B	DB	D 51	910	15.9	14.5	174	SD345		購入	
12	NUT	NUT	M 48		1	1	12	SS400		購入	
12	NUT	NUT	M 48		3	3	36	SS400		購入	
12	WASH	WAS	M 48		0.284	0.284	3	SS400		購入	
12	ANC.B	DB	D 51	910	15.9	14.5	174	SD345		購入	
12	NUT	NUT	M 48		1	1	12	SS400		購入	
12	NUT	NUT	M 48		3	3	36	SS400		購入	
12	WASH	WAS	M 48		0.284	0.284	3	SS400		購入	
12	ANC.B	DB	D 51	910	15.9	14.5	174	SD345		購入	
12	NUT	NUT	M 48		1	1	12	SS400		購入	
12	NUT	NUT	M 48		3	3	36	SS400		購入	
12	WASH	WAS	M 48		0.284	0.284	3	SS400		購入	
下部ブラケット							900 kg				
A2橋台							900 kg				
支承交換							900 kg				
富岡橋耐震構造							3771 kg				
HDZ35							3771 kg				

メッキ計算書

(単位:mm,kg)

HDZ55 富岡橋耐震構造 水平力分担構造 A1橋台 下部ブラケット											
員数	部材名	材種	断 面	長 さ	単位重量	単品重量	重 量	材 質	ネット	要素	備 考
1	BASE	PL	750* 22	862	129.525	112	112	SM400A		小型	G1
1	PL	PL	360* 40	640	113.04	72.3	72	SM490YB		小型	調整プレート
1	TOP	PL	515* 22	750	88.9405	66.7	67	SM400A		小型	
2	WEB	PL	473* 22	798	81.6871	65.2	130	SM400A		小型	
1	WEB	PL	476* 22	798	82.2052	65.6	66	SM490A		小型	
2	PL	PL	168* 16	168	21.1008	2.8	6	SM490A	79	小型	
1	FLG	PL	270* 22	750	46.629	35	35	SM400A		小型	
1	RIB	PL	140* 22	301	24.178	7.28	7	SM400A		小型	
1	RIB	PL	140* 22	343	24.178	8.29	8	SM400A		小型	
2	RIB	PL	120* 22	343	20.724	7.11	14	SM400A		小型	
2	RIB	PL	120* 22	320	20.724	6.63	13	SM400A		小型	
1	BASE	PL	750* 22	944	129.525	122	122	SM400A		小型	G2
1	PL	PL	360* 40	640	113.04	72.3	72	SM490YB		小型	調整プレート
1	TOP	PL	515* 22	750	88.9405	66.7	67	SM400A		小型	
2	WEB	PL	473* 22	880	81.6871	71.9	144	SM400A		小型	
1	WEB	PL	476* 22	880	82.2052	72.3	72	SM490A		小型	
2	PL	PL	168* 16	168	21.1008	2.8	6	SM490A	79	小型	
1	FLG	PL	270* 22	750	46.629	35	35	SM400A		小型	
1	RIB	PL	140* 22	301	24.178	7.28	7	SM400A		小型	
1	RIB	PL	140* 22	343	24.178	8.29	8	SM400A		小型	
2	RIB	PL	120* 22	343	20.724	7.11	14	SM400A		小型	
2	RIB	PL	120* 22	320	20.724	6.63	13	SM400A		小型	
1	BASE	PL	750* 22	975	129.525	126	126	SM400A		小型	G3
1	PL	PL	360* 40	640	113.04	72.3	72	SM490YB		小型	調整プレート
1	TOP	PL	515* 22	750	88.9405	66.7	67	SM400A		小型	
2	WEB	PL	473* 22	911	81.6871	74.4	149	SM400A		小型	
1	WEB	PL	476* 22	911	82.2052	74.9	75	SM490A		小型	
2	PL	PL	168* 16	168	21.1008	2.8	6	SM490A	79	小型	
1	FLG	PL	270* 22	750	46.629	35	35	SM400A		小型	
1	RIB	PL	140* 22	301	24.178	7.28	7	SM400A		小型	
1	RIB	PL	140* 22	343	24.178	8.29	8	SM400A		小型	
2	RIB	PL	120* 22	343	20.724	7.11	14	SM400A		小型	
2	RIB	PL	120* 22	320	20.724	6.63	13	SM400A		小型	
1	BASE	PL	750* 22	956	129.525	124	124	SM400A		小型	G4
1	PL	PL	360* 40	640	113.04	72.3	72	SM490YB		小型	調整プレート
1	TOP	PL	515* 22	750	88.9405	66.7	67	SM400A		小型	
2	WEB	PL	473* 22	892	81.6871	72.9	146	SM400A		小型	
1	WEB	PL	476* 22	892	82.2052	73.3	73	SM490A		小型	
2	PL	PL	168* 16	168	21.1008	2.8	6	SM490A	79	小型	
1	FLG	PL	270* 22	750	46.629	35	35	SM400A		小型	
1	RIB	PL	140* 22	301	24.178	7.28	7	SM400A		小型	
1	RIB	PL	140* 22	343	24.178	8.29	8	SM400A		小型	
2	RIB	PL	120* 22	343	20.724	7.11	14	SM400A		小型	

メッキ計算書

(単位:mm,kg)

2	RIB	PL	120* 22	320	20.724	6.63	13	SM400A		小型	
下部ブラケット								2227 kg			
A1橋台								2227 kg			

メッキ計算書

(単位:mm,kg)

HDZ55 富岡橋耐震構造 水平力分担構造 P1橋脚 下部ブラケット											
員数	部材名	材種	断 面	長 さ	単位重量	単品重量	重 量	材 質	ネット	要素	備 考
1	BASE	PL	990* 28	1350	217.602	294	294	SM490YB		小型	G1
1	PL	PL	950* 50	950	372.875	354	354	SM520-C		小型	調整プレート
1	TOP	PL	1195* 25	1350	234.5188	317	317	SM400A		小型	
2	WEB	PL	948* 22	1147	163.7196	188	376	SM400A		小型	
1	WEB	PL	948* 22	1161	163.7196	190	190	SM490A		小型	
1	FLG	PL	250* 22	1350	43.175	58.3	58	SM400A		小型	
1	RIB	PL	100* 22	392	17.27	6.77	7	SM400A		小型	
1	RIB	PL	100* 22	852	17.27	14.7	15	SM400A		小型	
1	RIB	PL	250* 22	469	43.175	20.2	20	SM400A		小型	
1	RIB	PL	250* 22	775	43.175	33.5	34	SM400A		小型	
2	RIB	PL	180* 22	572	31.086	17.8	36	SM400A		小型	
2	RIB	PL	180* 22	706	31.086	21.9	44	SM400A		小型	
1	BASE	PL	990* 28	1350	217.602	294	294	SM490YB		小型	G2
1	PL	PL	950* 50	950	372.875	354	354	SM520-C		小型	調整プレート
1	TOP	PL	1195* 25	1350	234.5188	317	317	SM400A		小型	
2	WEB	PL	948* 22	1147	163.7196	188	376	SM400A		小型	
1	WEB	PL	948* 22	1161	163.7196	190	190	SM490A		小型	
1	FLG	PL	250* 22	1350	43.175	58.3	58	SM400A		小型	
1	RIB	PL	100* 22	392	17.27	6.77	7	SM400A		小型	
1	RIB	PL	100* 22	852	17.27	14.7	15	SM400A		小型	
1	RIB	PL	250* 22	469	43.175	20.2	20	SM400A		小型	
1	RIB	PL	250* 22	775	43.175	33.5	34	SM400A		小型	
2	RIB	PL	180* 22	572	31.086	17.8	36	SM400A		小型	
2	RIB	PL	180* 22	706	31.086	21.9	44	SM400A		小型	
1	BASE	PL	990* 28	1350	217.602	294	294	SM490YB		小型	G3
1	PL	PL	950* 50	950	372.875	354	354	SM520-C		小型	調整プレート
1	TOP	PL	1195* 25	1350	234.5188	317	317	SM400A		小型	
2	WEB	PL	948* 22	1147	163.7196	188	376	SM400A		小型	
1	WEB	PL	948* 22	1161	163.7196	190	190	SM490A		小型	
1	FLG	PL	250* 22	1350	43.175	58.3	58	SM400A		小型	
1	RIB	PL	100* 22	392	17.27	6.77	7	SM400A		小型	
1	RIB	PL	100* 22	852	17.27	14.7	15	SM400A		小型	
1	RIB	PL	250* 22	469	43.175	20.2	20	SM400A		小型	
1	RIB	PL	250* 22	775	43.175	33.5	34	SM400A		小型	
2	RIB	PL	180* 22	572	31.086	17.8	36	SM400A		小型	
2	RIB	PL	180* 22	706	31.086	21.9	44	SM400A		小型	
1	BASE	PL	990* 28	1350	217.602	294	294	SM490YB		小型	G4
1	PL	PL	950* 50	950	372.875	354	354	SM520-C		小型	調整プレート
1	TOP	PL	1195* 25	1350	234.5188	317	317	SM400A		小型	
2	WEB	PL	948* 22	1147	163.7196	188	376	SM400A		小型	
1	WEB	PL	948* 22	1161	163.7196	190	190	SM490A		小型	
1	FLG	PL	250* 22	1350	43.175	58.3	58	SM400A		小型	
1	RIB	PL	100* 22	392	17.27	6.77	7	SM400A		小型	

メッキ計算書

(単位 : mm,kg)

1	RIB	PL	100* 22	852	17.27	14.7	15	SM400A	小型	
1	RIB	PL	250* 22	469	43.175	20.2	20	SM400A	小型	
1	RIB	PL	250* 22	775	43.175	33.5	34	SM400A	小型	
2	RIB	PL	180* 22	572	31.086	17.8	36	SM400A	小型	
2	RIB	PL	180* 22	706	31.086	21.9	44	SM400A	小型	
下部ブラケット							6980 kg			
P1橋脚							6980 kg			

メッキ計算書

(単位:mm,kg)

HDZ55 富岡橋耐震構造 水平力分担構造 P2橋脚 下部ブラケット											
員数	部材名	材種	断 面	長 さ	単位重量	単品重量	重 量	材 質	ネット	要素	備 考
1	BASE	PL	850* 25	900	166.8125	150	150	SM400A		小型	G1
1	PL	PL	450* 40	600	141.3	84.8	85	SM400B		小型	調整プレート
1	TOP	PL	620* 25	900	121.675	110	110	SM400A		小型	
2	WEB	PL	808* 22	575	139.5416	80.2	160	SM400A		小型	
1	WEB	PL	808* 22	583	139.5416	81.4	81	SM490A		小型	
1	FLG	PL	250* 22	900	43.175	38.9	39	SM400A		小型	
1	RIB	PL	100* 22	434	17.27	7.5	8	SM400A		小型	
1	RIB	PL	100* 22	360	17.27	6.22	6	SM400A		小型	
1	RIB	PL	120* 22	397	20.724	8.23	8	SM400A		小型	
1	RIB	PL	120* 22	364	20.724	7.54	8	SM400A		小型	
2	RIB	PL	120* 22	364	20.724	7.54	15	SM400A		小型	
2	RIB	PL	120* 22	449	20.724	9.31	19	SM400A		小型	
1	BASE	PL	850* 25	900	166.8125	150	150	SM400A		小型	G2
1	PL	PL	450* 40	600	141.3	84.8	85	SM400B		小型	調整プレート
1	TOP	PL	620* 25	900	121.675	110	110	SM400A		小型	
2	WEB	PL	808* 22	575	139.5416	80.2	160	SM400A		小型	
1	WEB	PL	808* 22	583	139.5416	81.4	81	SM490A		小型	
1	FLG	PL	250* 22	900	43.175	38.9	39	SM400A		小型	
1	RIB	PL	100* 22	434	17.27	7.5	8	SM400A		小型	
1	RIB	PL	100* 22	360	17.27	6.22	6	SM400A		小型	
1	RIB	PL	120* 22	397	20.724	8.23	8	SM400A		小型	
1	RIB	PL	120* 22	364	20.724	7.54	8	SM400A		小型	
2	RIB	PL	120* 22	364	20.724	7.54	15	SM400A		小型	
2	RIB	PL	120* 22	449	20.724	9.31	19	SM400A		小型	
1	BASE	PL	850* 25	900	166.8125	150	150	SM400A		小型	G3
1	PL	PL	450* 40	600	141.3	84.8	85	SM400B		小型	調整プレート
1	TOP	PL	620* 25	900	121.675	110	110	SM400A		小型	
2	WEB	PL	808* 22	575	139.5416	80.2	160	SM400A		小型	
1	WEB	PL	808* 22	583	139.5416	81.4	81	SM490A		小型	
1	FLG	PL	250* 22	900	43.175	38.9	39	SM400A		小型	
1	RIB	PL	100* 22	434	17.27	7.5	8	SM400A		小型	
1	RIB	PL	100* 22	360	17.27	6.22	6	SM400A		小型	
1	RIB	PL	120* 22	397	20.724	8.23	8	SM400A		小型	
1	RIB	PL	120* 22	364	20.724	7.54	8	SM400A		小型	
2	RIB	PL	120* 22	364	20.724	7.54	15	SM400A		小型	
2	RIB	PL	120* 22	449	20.724	9.31	19	SM400A		小型	
1	BASE	PL	850* 25	900	166.8125	150	150	SM400A		小型	G4
1	PL	PL	450* 40	600	141.3	84.8	85	SM400B		小型	調整プレート
1	TOP	PL	620* 25	900	121.675	110	110	SM400A		小型	
2	WEB	PL	808* 22	575	139.5416	80.2	160	SM400A		小型	
1	WEB	PL	808* 22	583	139.5416	81.4	81	SM490A		小型	
1	FLG	PL	250* 22	900	43.175	38.9	39	SM400A		小型	
1	RIB	PL	100* 22	434	17.27	7.5	8	SM400A		小型	

メッキ計算書

(単位: mm,kg)

1	RIB	PL	100* 22	360	17.27	6.22	6	SM400A	小型	
1	RIB	PL	120* 22	397	20.724	8.23	8	SM400A	小型	
1	RIB	PL	120* 22	364	20.724	7.54	8	SM400A	小型	
2	RIB	PL	120* 22	364	20.724	7.54	15	SM400A	小型	
2	RIB	PL	120* 22	449	20.724	9.31	19	SM400A	小型	
下部ブラケット							2756 kg			
P2橋脚							2756 kg			
水平力分担構造							11963 kg			

メッキ計算書

(単位:mm,kg)

HDZ55 富岡橋耐震構造 落橋防止構造 A2橋台 下部ブラケット											
員数	部材名	材種	断 面	長 さ	単位重量	単品重量	重 量	材 質	ネット	要素	備 考
1	BASE	PL	780* 25	640	153.075	98	98	SM400A		小型	G1
1	WEB	PL	322* 22	600	55.6094	33.4	33	SM490A		小型	
2	PL	PL	168* 13	224	17.1444	3.03	6	SM490A	79	小型	
2	RIB	PL	197* 22	392	34.0219	13.3	27	SM400A		小型	
2	RIB	PL	197* 22	327	34.0219	11.1	22	SM400A		小型	
1	BASE	PL	760* 25	640	149.15	95.5	96	SM400A		小型	G2
1	WEB	PL	322* 22	600	55.6094	33.4	33	SM490A		小型	
2	PL	PL	168* 13	224	17.1444	3.03	6	SM490A	79	小型	
2	RIB	PL	197* 22	392	34.0219	13.3	27	SM400A		小型	
2	RIB	PL	197* 22	327	34.0219	11.1	22	SM400A		小型	
1	BASE	PL	890* 25	590	174.6625	103	103	SM400A		小型	G3
1	WEB	PL	322* 22	600	55.6094	33.4	33	SM490A		小型	
2	PL	PL	168* 13	224	17.1444	3.03	6	SM490A	79	小型	
2	RIB	PL	197* 22	392	34.0219	13.3	27	SM400A		小型	
2	RIB	PL	197* 22	327	34.0219	11.1	22	SM400A		小型	
1	BASE	PL	830* 25	590	162.8875	96.1	96	SM400A		小型	G4
1	WEB	PL	322* 22	600	55.6094	33.4	33	SM490A		小型	
2	PL	PL	168* 13	224	17.1444	3.03	6	SM490A	79	小型	
2	RIB	PL	197* 22	392	34.0219	13.3	27	SM400A		小型	
2	RIB	PL	197* 22	327	34.0219	11.1	22	SM400A		小型	
下部ブラケット							745 kg				
A2橋台							745 kg				
落橋防止構造							745 kg				
富岡橋耐震構造							12708 kg				
HDZ55							12708 kg				

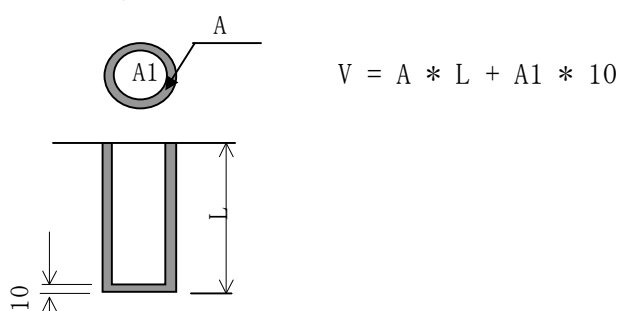
5. その他数量

1 アンカーボルトのコンクリートの削孔

		径	深さ	個数	方向
A1橋台	水平力分担構造	61	780	24	横向き
P1橋脚	水平力分担構造	61	840	96	横向き
P2橋脚	水平力分担構造	45	570	48	横向き
A2橋台	支承交換ブラケット	61	780	48	横向き
合計				216 個	

2 削孔および箱抜き部のエポキシ樹脂充填

孔の体積算出



		削孔形状			面積 (cm ²)		個数	体積 (m ³)
		孔径	ボルト径	深さ	A1	A		
A1橋台	水平力分担構造	61	51	780	29.22	8.80	24	0.01696
P1橋脚	水平力分担構造	61	51	840	29.22	8.80	96	0.07292
P2橋脚	水平力分担構造	45	35	570	15.90	6.28	48	0.01764
A2橋台	支承交換ブラケット	61	51	780	29.22	8.80	48	0.03393
合計								0.14145

3 現場孔明け

		孔径	個数	箇所数	計	備考
A1橋台	水平力分担構造	24.5φ	12	4	48	主桁腹板
〃	〃	24.5φ	8	4	32	主桁下フランジ
〃	〃	24.5φ	18	4	72	主桁下フランジ
〃	落橋防止構造	24.5φ	8	4	32	主桁腹板
〃	〃	26.5φ	10	4	40	主桁下フランジ
〃	〃	24.5φ	8	4	32	主桁下フランジ
P1橋脚	水平力分担構造	24.5φ	12	4	48	主桁腹板
〃	〃	24.5φ	16	4	64	主桁下フランジ
〃	〃	39φ	8	4	32	主桁下フランジ
P2橋脚	水平力分担構造	24.5φ	12	4	48	主桁腹板
〃	〃	24.5φ	8	4	32	主桁下フランジ
〃	〃	22φ	12	4	48	〃
A2橋台	支承交換	24.5φ	24	4	96	主桁腹板
〃	落橋防止構造	24.5φ	8	4	32	主桁腹板
〃	〃	26.5φ	10	4	40	主桁下フランジ
〃	〃	24.5φ	8	4	32	主桁下フランジ

合計 728 個

合計	孔径	24.5φ	4419 個
		26.5φ	356 個
		29.5φ	232 個
		38.5φ	108 個
		41φ	236 個
	計		5351 個

4 コンクリート面の下地処理面積（サンダーケレン）
不陸調整材面積

	幅	長さ	面数	箇所数	面積	備考
A1橋台	0.750	0.975	1	4	2.93	水平力分担構造
P1橋脚	1.350	1.015	1	4	5.48	水平力分担構造
P2橋脚	0.900	0.875	1	4	3.15	水平力分担構造
A2橋台	0.800	0.800	1	4	2.56	落橋防止構造
				計 =	14.12	m ²

5 シーリング延長（ベースコーナー部）

	幅	長さ	幅線数	長さ線数	延長	備考
A1橋台	0.750	0.975	4	4	6.900	水平力分担構造
P1橋脚	1.350	1.015	4	4	9.460	水平力分担構造
P2橋脚	0.900	0.875	4	4	7.100	水平力分担構造
A2橋台	0.800	0.800	4	4	6.400	落橋防止構造
				計 =	29.86	m

6 ケレン面積

ケレンは部材端から5cm分を加算する

A1橋台

箇所	材種	幅	長さ	面数	箇所数	NET	面積	備考
下フランジ	PL	0.300	0.700	2	4	1.00	1.68	落防ブラケット取付
〃	〃	0.300	1.160	2	4	1.00	2.78	分担取付
腹板	PL	0.310	0.300	4	4	1.00	1.49	補強部
〃	PL	0.290	0.300	4	4	1.00	1.39	〃
					計 =		7.34	m2

P1橋脚

箇所	材種	幅	長さ	面数	箇所数	NET	面積	備考
下フランジ	PL	0.400	1.060	2	4	1.00	3.39	分担取付
腹板	PL	0.320	0.300	4	4	1.00	1.54	補強部
					計 =		4.93	m2

P2橋脚

箇所	材種	幅	長さ	面数	箇所数	NET	面積	備考
下フランジ	PL	0.400	0.720	2	4	1.00	2.30	分担取付
腹板	PL	0.290	0.300	4	4	1.00	1.39	補強部
					計 =		3.69	m2

A2橋台

箇所	材種	幅	長さ	面数	箇所数	NET	面積	備考
腹板	PL	0.300	1.300	2	4	1.00	3.12	支承交換
下フランジ	PL	0.300	0.700	2	4	1.00	1.68	落防ブラケット取付
腹板	PL	0.310	0.300	4	4	1.00	1.49	補強部
					計 =		6.29	m2

ケレン面積集計表

	m2
合計	
A1	7.34
P1	4.93
P2	3.69
A2	6.29
計	22.25

7 製品

	水平力分担構造		落橋防止構造	
	規格	数量	規格	数量
A1	DS500	4	KC250	4
P1	DS1800	4		
P2	DS400	4		
A2			KC250	4

支承 数量

A2橋台部 鋼製支承

n

=

4 基

=

4 基

計

=

4 基

沓座モルタル部の鉄筋数量（A2橋台）

鉄 筋 (SD345)

名 称	径	長さ	本数	単位質量	1本当り質量	質 量	備 考
S1	D16	610	2	1.56	0.95	2	
S2	D16	810	2	1.56	1.26	3	
					計	5	kg
1基当り	D16	5 kg		全1基当り	D16	5 kg	
				全4基当り	合計	20 kg	

支承 数量

橋座はつり

$$\begin{aligned}
 V &= 0.970 \times 0.770 \times 0.065 \times 1 \text{ 箇所} \\
 &+ 0.970 \times 0.770 \times 0.060 \times 1 \text{ 箇所} = 0.093 \text{ m}^3 \\
 \text{計} &= 0.093 \text{ m}^3
 \end{aligned}$$

新設支承アンカーの削孔

$$n = 8 \times 4 = 32 \text{ 箇所}$$

$$\begin{aligned}
 L &= (0.560 - 0.090 + 0.010) \times 8 \text{ 箇所} \\
 &\quad \text{(橋座はつり深さ) (削孔深さ+10mmとする)} \\
 &+ (0.560 - 0.090 + 0.010) \times 8 \text{ 箇所} \\
 &+ (0.560 - 0.085 + 0.010) \times 8 \text{ 箇所} \\
 &+ (0.560 - 0.090 + 0.010) \times 8 \text{ 箇所} = 15.400 \text{ m}
 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
 V &= \left\{ \frac{0.061 \times 0.061 \times 3.14}{4} \right. \\
 &\quad \text{(アンカー直径+10mmとする)} \\
 &\quad \times (0.560 - 0.090 + 0.010) \left. \right\} \times 8 \text{ 箇所} \\
 &+ \left\{ \frac{0.061 \times 0.061 \times 3.14}{4} \right. \\
 &\quad \text{(アンカー直径+10mmとする)} \\
 &\quad \times (0.560 - 0.090 + 0.010) \left. \right\} \times 8 \text{ 箇所} \\
 &+ \left\{ \frac{0.061 \times 0.061 \times 3.14}{4} \right. \\
 &\quad \text{(アンカー直径+10mmとする)} \\
 &\quad \times (0.560 - 0.085 + 0.010) \left. \right\} \times 8 \text{ 箇所} \\
 &+ \left\{ \frac{0.061 \times 0.061 \times 3.14}{4} \right. \\
 &\quad \text{(アンカー直径+10mmとする)} \\
 &\quad \times (0.560 - 0.090 + 0.010) \left. \right\} \times 8 \text{ 箇所} = 0.044 \text{ m}^3
 \end{aligned}$$

新設台座コンクリート

$\sigma_{ck}=21\text{N/mm}^2$

橋座はつり箇所の復旧

$$V = \begin{array}{l} 0.970 \times 0.770 \times 0.065 \times 1 \text{ 箇所} \\ 0.970 \times 0.770 \times 0.060 \times 1 \text{ 箇所} \end{array} = 0.093 \text{ m}^4$$

$$\text{計} = 0.093 \text{ m}^3$$

沓座モルタル

$$V = \left\{ \frac{(0.970 \times 0.770) + (0.910 \times 0.710)}{2 \times 0.030} \right\} \times 4 \text{ 箇所} = 0.084 \text{ m}^3$$

$$\text{計} = 0.084 \text{ m}^3$$

既設支承の撤去重量

A2橋台 G1桁

$$0.3737 \times 1 \text{ 基}$$

$$= 0.374 \text{ t}$$

材 料 表

部番	部 品 名	材 質	個数	重 量 (kg)	備 考
1	下 沓	SC450	1	180.5	
2	上 沓	SS400	1	99.1	
3	ベアリングプレート	HBSC4+SL	1	19.1	
4	シールリング	クロロプレンゴム	1	0.4	
5	サイドブロック	SS400	2	19.6	
6	六角ボルト	-	4	1.1	U18 B 1180
7	六角ボルト	-	4	1.8	U18 B 1180
8	アンカーボルト・ナット	SS400	4	52.1	U18 B 1181 1個M45
全 重 量 (kg)				373.7	

既設支承の図面より(以下、同様)

G2桁・G3桁・G4桁

$$0.3054 \times 3 \text{ 基}$$

$$= 0.916 \text{ t}$$

材 料 表

部番	部 品 名	材 質	個数	重 量 (kg)	備 考
1	下 沓	SC450	1	142.3	
2	上 沓	SS400	1	81.7	
3	ベアリングプレート	HBSC4+SL	1	15.7	
4	シールリング	クロロプレンゴム	1	0.4	
5	サイドブロック	SS400	2	17.8	
6	六角ボルト	-	4	0.9	U18 B 1180
7	六角ボルト	-	4	1.8	U18 B 1180
8	アンカーボルト・ナット	SS400	4	44.8	U18 B 1181 1個M45
全 重 量 (kg)				305.4	

$$\text{合計} = 1.290 \text{ t}$$

鉄筋探査工 数量

水平力分担構造 (A1橋台) 横向き

$$A = \begin{array}{rcl} 0.956 & \times & 0.750 \\ + & 0.944 & \times & 0.750 \end{array} + \begin{array}{rcl} 0.975 & \times & 0.750 \\ + & 0.862 & \times & 0.750 \end{array} = 2.803 \text{ m}^3$$

水平力分担構造 (P1橋脚) 横向き

$$A = \begin{array}{rcl} 1.015 & \times & 1.350 \\ + & 1.015 & \times & 1.350 \end{array} + \begin{array}{rcl} 1.015 & \times & 1.350 \\ + & 1.016 & \times & 1.350 \end{array} = 5.482 \text{ m}^3$$

水平力分担構造 (P2橋脚) 横向き

$$A = \begin{array}{rcl} 0.875 & \times & 0.900 \\ + & 0.875 & \times & 0.900 \end{array} + \begin{array}{rcl} 0.875 & \times & 0.900 \\ + & 0.875 & \times & 0.900 \end{array} = 3.150 \text{ m}^3$$

水平力分担構造 (A2橋台) 横向き

$$A = \begin{array}{rcl} 0.900 & \times & 1.000 \\ + & 0.900 & \times & 1.000 \end{array} + \begin{array}{rcl} 0.900 & \times & 1.000 \\ + & 0.900 & \times & 0.900 \end{array} = 3.510 \text{ m}^3$$

$$\text{計} = 14.945 \text{ m}^3$$

1. 数量総括表

工 種				単位	数量	備考
塗装塗り替え工	素地調整工	2種ケレン		m2	42.90	
	塗膜除去工	塗膜剥離剤		m2	42.90	
	塗装塗り替え工	Rc-Ⅱ 塗装系		m2	42.90	
ひびわれ注入工 (床版下面)	A1-P1径間	エポキシ樹脂注入		m	158.80	
	P1-P2径間	同上		m	333.20	
	P2-A2径間	同上		m	209.80	
	計			m	701.80	
ひびわれ注入工 (下部構造)	P1橋脚	エポキシ樹脂注入		m	11.60	
	P2橋脚	同上		m	0.40	
	A2橋台	同上		m	3.40	
	計			m	15.40	
ひびわれ注入工	注入材			kg	4.323	
	シール材			kg	250.554	
	注入器			個	2869	
断面修復工	左官工法	ポリマーセメントモルタル		m3	0.012	平均修復深さ (t=50mm)
排水管補修工	撤去	VP φ 150		m		A1橋台側
		V型自在継手		個		φ 150用
	新設	フレキシブル管 φ 150		m		片ソケット
		DSソケット		個		φ 150用
舗装工	舗装撤去工	車道部		m3		t=60
	舗装工	車道部		m2		t=60
	カッター工	車道部		m		t=60
橋面防水工	防水層	塗膜系防水層	車道部	m2		立ち上がり6.06m2
	縦断導水パイプ	スプリング管 φ 18		m		SUS304
	横断導水パイプ	スプリング管 φ 18		m		SUS304
	端処理材	アスファルト系		m		
	目地材	b=30mm		m2		
	既設排水桷削孔	φ 20		箇所		
防護柵取替工	防護柵	—		m		
	落下物防止柵	—		m		
	視線誘導標	—		箇所		
伸縮装置取替工	伸縮装置(新設)	—		m		
	既設伸縮装置撤去	—		m		
足場工	床版ひびわれ補修用の吊足場			m2	798.560	
	塗装剥離の養生シート			m2	52.420	

S=1 : 200

側面図

平面図

塗装塗り替え工 (Rc-II)

主桁上フランジ500mmx100mm

※ G1-G2間:上横構あり。

端支點

S1<S1>

9323<9434>

608 4054<4104> 4054<4100> 608

<616> 250 <615> 250

1600

1057 3x2400=7200 1066

<1165> G1 G2 G3 G4 <1069>

塗装塗り替え工 (Rc-II)

工 程	素地調整程度・塗装名	使 用 量 (g/㎡)	標準膜厚 (μm)	塗装間隔 (20℃)
素地調整	2種			4時間以内 1日～10日 1日～10日 1日～10日 1日～10日
下 塗	有機ジンクリッチペイント	600 スプレー	75	
下 塗	弱溶剤形変性エポキシ樹脂塗料下塗	240 スプレー	60	
下 塗	弱溶剤形変性エポキシ樹脂塗料下塗	240 スプレー	60	
中 塗	弱溶剤形ふっ素樹脂塗料用中塗	170 スプレー	30	
上 塗	弱溶剤形ふっ素樹脂塗料上塗	140 スプレー	25	

1. 施工に先立って、必ず現地計測を行い、施工数量と現地状況を確認すること。
2. 協議確認後、施工箇所及び寸法等について監督員と事前協議を行い、調整の上、施工すること。
3. 既存塗膜には鉛が含まれているため、塗装塗替えにあたっては作業員の健康被害、周辺の塗膜の飛散に留意すること。

工事設計図			
工事番号		図面番号	／
路線名	一般県道横手日野春停車場線		
工事箇所	北杜市長坂町富岡地内		
図名	富岡橋 塗装修繕工事	縮尺	図示
測量	年 月 日	枚数	／
山梨県中北建設事務所峡北支所			

ひびわれ数量

	算 式	単 位	数 量
1) ひびわれ延長	数量総括表より L =	m	717.200
2) 注入材	$0.0002 \times 717.200 \times \left(\frac{0.0002 \times 200}{2} \right) \div 2$ <div>ひびわれ幅 ひびわれ延長 (ひびわれ深さはひびわれ幅の200倍とする) (断面は三角形)</div> <div>(平均)</div> $\times \frac{1100}{\text{単位重量 (kg/m}^3\text{)}} \times \frac{1.37}{\text{ロス率}}$	kg	4.323
3) シール材	<div>シール材の幅 50 mmとする</div> <div>シール材の厚さ 3 mmとする</div> $0.050 \times 0.003 \times 717.200 \times \frac{1700}{\text{単位重量 (kg/m}^3\text{)}} \times \frac{1.37}{\text{ロス率}}$ <div>シール材幅 シール材厚さ ひびわれ延長 単位重量 (kg/m³) ロス率</div>	kg	250.554
4) 注入器	<div>注入器の設置間隔 250 mmとする</div> $\frac{717.200}{0.250}$ <div>ひびわれ延長 注入器設置間隔</div>	個	2869

2.2 ひびわれ注入工（床版下面）

床版：A1-P1径間

ひびわれ注入（エポキシ樹脂注入）

番号	ひびわれ幅(mm)	ひびわれ長さ(m)	箇所数	補修ひびわれ長さ(m)
1	0.20	1.000	2	2.000
2	0.20	1.500	1	1.500
3	0.20	0.500	1	0.500
4	0.20	1.500	1	1.500
5	0.20	0.500	8	4.000
6	0.20	1.000	6	6.000
7	0.20	1.500	2	3.000
8	0.20	0.100	1	0.100
9	0.20	0.300	1	0.300
10	0.20	0.200	2	0.400
11	0.20	2.000	2	4.000
12	0.20	0.400	1	0.400
13	0.20	0.700	1	0.700
14	0.20	1.500	2	3.000
15	0.20	2.000	2	4.000
16	0.20	1.500	1	1.500
17	0.20	0.500	1	0.500
18	0.20	1.000	3	3.000
19	0.20	3.000	1	3.000
20	0.20	1.500	2	3.000
21	0.20	1.000	3	3.000
22	0.20	1.500	2	3.000
23	0.20	0.500	1	0.500
24	0.20	1.500	1	1.500
25	0.20	0.500	1	0.500
26	0.20	1.000	3	3.000
27	0.20	2.000	1	2.000
28	0.20	1.000	10	10.000
29	0.20	4.000	1	4.000
30	0.20	0.500	13	6.500
31	0.20	0.200	7	1.400
32	0.20	1.500	3	4.500
33	0.20	2.000	2	4.000
34	0.20	1.500	1	1.500
35	0.20	1.000	1	1.000
36	0.20	1.500	2	3.000

37	0. 20	2. 000	2	4. 000
38	0. 20	1. 500	2	3. 000
39	0. 20	1. 000	3	3. 000
40	0. 20	3. 000	1	3. 000
41	0. 20	3. 000	2	6. 000
42	0. 20	1. 500	3	4. 500
43	0. 20	1. 000	11	11. 000
44	0. 20	0. 500	11	5. 500
45	0. 20	1. 500	6	9. 000
46	0. 20	2. 000	1	2. 000
47	0. 20	0. 200	5	1. 000
48	0. 20	1. 500	2	3. 000
49	0. 20	2. 000	1	2. 000
50	0. 20	1. 000	1	1. 000
51	0. 20	1. 500	4	6. 000
52	0. 20	3. 000	1	3. 000
			合計	158. 800

床版：P1-P2径間

ひびわれ注入（エポキシ樹脂注入）

番号	ひびわれ幅 (mm)	ひびわれ長さ (m)	箇所数	補修ひびわれ長さ (m)
1	0.20	1.500	6	9.000
2	0.20	2.000	1	2.000
3	0.20	2.500	1	2.500
4	0.20	3.000	1	3.000
5	0.20	1.500	5	7.500
6	0.20	1.500	6	9.000
7	0.20	4.000	1	4.000
8	0.20	4.000	4	16.000
9	0.20	1.500	9	13.500
10	0.20	0.300	13	3.900
11	0.20	0.500	13	6.500
12	0.20	1.000	12	12.000
13	0.20	1.500	3	4.500
14	0.20	2.000	1	2.000
15	0.20	3.500	1	3.500
16	0.20	1.500	7	10.500
17	0.20	1.000	1	1.000
18	0.20	2.000	3	6.000
19	0.20	4.000	2	8.000
20	0.20	1.500	6	9.000
21	0.20	1.500	6	9.000
22	0.20	4.000	1	4.000
23	0.20	2.000	1	2.000
24	0.20	1.500	5	7.500
25	0.20	2.500	2	5.000
26	0.20	0.500	18	9.000
27	0.20	1.500	7	10.500
28	0.20	1.000	6	6.000
29	0.20	2.000	5	10.000
30	0.20	1.500	7	10.500
31	0.20	4.000	3	12.000
32	0.20	4.000	2	8.000
33	0.20	1.500	6	9.000
34	0.20	4.000	2	8.000
35	0.20	1.000	2	2.000
36	0.20	1.500	7	10.500
37	0.20	1.000	1	1.000
38	0.20	2.000	1	2.000
39	0.20	1.500	5	7.500

40	0. 20	1. 500	3	4. 500
41	0. 20	3. 000	2	6. 000
42	0. 20	1. 500	3	4. 500
43	0. 20	3. 000	1	3. 000
44	0. 20	2. 000	1	2. 000
45	0. 20	4. 000	2	8. 000
46	0. 20	1. 500	4	6. 000
47	0. 20	2. 000	5	10. 000
48	0. 20	1. 000	13	13. 000
49	0. 20	0. 500	9	4. 500
50	0. 20	0. 300	6	1. 800
51	0. 20	1. 500	2	3. 000
			合計	333. 200

床版：P2-A2径間

床版：P2-A2径間

ひびわれ注入（エポキシ樹脂注入）

番号	ひびわれ幅 (mm)	ひびわれ長さ (m)	箇所数	補修ひびわれ長さ (m)
1	0.20	2.000	1	2.000
2	0.20	1.500	1	1.500
3	0.20	1.500	4	6.000
4	0.20	1.500	5	7.500
5	0.20	4.000	2	8.000
6	0.20	1.500	3	4.500
7	0.20	2.000	2	4.000
8	0.20	1.500	2	3.000
9	0.20	4.000	2	8.000
10	0.20	1.500	4	6.000
11	0.20	1.500	2	3.000
12	0.20	2.000	1	2.000
13	0.20	1.500	3	4.500
14	0.20	0.500	13	6.500
15	0.20	3.000	2	6.000
16	0.20	2.000	1	2.000
17	0.20	1.000	14	14.000
18	0.20	1.500	4	6.000
19	0.20	4.000	2	8.000
20	0.20	1.500	3	4.500
21	0.20	2.000	2	4.000
22	0.20	1.500	4	6.000
23	0.20	4.000	2	8.000
24	0.20	1.500	6	9.000
25	0.20	2.000	1	2.000
26	0.20	4.000	2	8.000
27	0.20	0.500	10	5.000
28	0.20	1.500	2	3.000
29	0.20	1.000	2	2.000
30	0.20	2.000	1	2.000
31	0.20	0.500	7	3.500
32	0.20	0.200	9	1.800
33	0.20	4.500	1	4.500
34	0.20	1.000	16	16.000
35	0.20	1.500	4	6.000
36	0.20	4.000	4	16.000
37	0.20	3.000	2	6.000
			合計	209.800

2.3 断面修復工（床版下面）

1) 施工面積

損傷 番号	幅 (m)	長さ (m)	深さ (m)	箇所	面積 (m2)	体積 (m3)	備考
D-1	0.80	0.10	0.050	1	0.080	0.00400	剥離・鉄筋露出
D-2	0.40	0.30	0.050	1	0.120	0.00600	うき
D-3	0.20	0.10	0.050	1	0.020	0.00100	剥離・鉄筋露出
D-4	0.20	0.10	0.050	1	0.020	0.00100	剥離・鉄筋露出
合計				4	0.240	0.012	

注) はつり深さ50mmと仮定する。

2) 断面修復工（ポリマーセメントモルタル）

$$V = 0.012 \qquad \qquad \qquad = 0.012 \text{ m}^3$$

2.4 ひびわれ注入工（下部構造）

(1)P1橋脚

ひびわれ注入（エポキシ樹脂注入）

番号	ひびわれ幅 (mm)	ひびわれ長さ (m)	箇所数	補修ひびわれ長さ (m)
1				
2				
3				
4				
5				
6	0.10	1.000	1	1.000
7	0.10	1.000	1	1.000
8	0.15	1.000	1	1.000
9	0.10	0.700	1	0.700
10	0.10	0.900	1	0.900
11	0.10	2.300	1	2.300
12				
13				
14				
15				
16				
17				
18				
19				
20				
21				
22	0.10	1.000	1	1.000
23	0.10	0.900	1	0.900
24	0.10	1.000	1	1.000
25	0.10	1.000	1	1.000
26	0.10	0.800	1	0.800
27				
28				
29				
30				
31				
32				
33				
			合計	11.600

(2)P2橋脚

ひびわれ注入（エポキシ樹脂注入）

番号	ひびわれ幅(mm)	ひびわれ長さ(m)	箇所数	補修ひびわれ長さ(m)
1				
2				
3				
4				
5				
6				
7				
8				
9				
10				
11				
12				
13				
14				
15				
16				
17				
18				
19				
20				
21	0.10	0.400	1	0.400
22				
23				
			合計	0.400

(3)A2橋台

ひびわれ注入（エポキシ樹脂注入）

番号	ひびわれ幅(mm)	ひびわれ長さ(m)	箇所数	補修ひびわれ長さ(m)
1	0.20	1.900	1	1.900
2	0.20	1.500	1	1.500
			合計	3.400

2.9 足場工

(1) 床版ひびわれ補修用の吊足場

吊足場

A1-P1径間

$$A = 26.900 \times 9.200 = 247.480 \text{ m}^2$$

P1-P2径間

$$A = 33.000 \times 9.200 = 303.600 \text{ m}^2$$

P2-A2径間

$$A = 26.900 \times 9.200 = 247.480 \text{ m}^2$$

$$\text{計} = 798.560 \text{ m}^2$$

剥離養生シート 数量

塗装剥離の養生シート面積

A1橋台側

A =	桁下面	10.200	×	1.500					
	+ 桁側面	2.000	×	1.500	×	2	箇所		
	+ 桁正面	1.600	×	10.200	×	1	箇所	=	37.620 m2

P2-A2径間のG1桁(上フランジ)

A =	桁下面	2.000	×	1.500					
	+ 桁側面	2.000	×	1.500	×	1	箇所		
	+ 桁側面	1.600	×	1.500	×	1	箇所		
	+ 桁正面	1.600	×	2.000	×	2	箇所	=	14.800 m2

計	=	52.420 m2
---	---	-----------