神里橋

落橋防止システム 数量計算書

耐震補強工 数 量 表

		仪	/2.7	
			(No,)
細別	計 算	計算値	数 量	単位
(コードNo,)	中 尹	口升吧		+ 4
材料費				
	「§1 数量集計表」参照			
水平力分担構造				
水平力分担装置				
SEリミッター(SEL-N900-0)同等品	4	4	4	基
水平力分担装置				
SEリミッター(SEL-N340-70)同等品	8	8	8	基
水平力分担装置				
SEリミッター(SEL-N560-0)同等品	4	4	4	基
落橋防止構造				
. 1 110104 11175				
落橋防止装置(PCケーブル)				
F100TDU同等品 L=2.562m		4	1	基
落橋防止装置(PCケーブル)		4	4	坐
F100TDU同等品 L=2.704m		1	1	基
落橋防止装置(PCケーブル)		4	4	
		4	1	基
F100TDU同等品 L=2.785m		4	4	坴
落橋防止装置(PCケーブル)				++-
F100TDU同等品 L=2.653m		4	4	基
鋼製ブラケット				
鋼製ブラケット(水平力分担構造)				
工場製作品(亜鉛メッキ) 桁補強含む	16928 / 1000	16.928	16.93	t
鋼製ブラケット(水平力分担構造)				
工場製作品(C-5) 桁補強含む	604 / 1000	0.604	0.60	t
鋼製ブラケット(落橋防止装置)				
工場製作品(C-5) 桁補強含む	6112 / 1000	6.112	6.11	t
				<u> </u>

耐震補強工 数 量 表

			(No,)
細 別	 	司 答 伝	*/ _* =	光化
(コードNo,)		計算値	数 量	単位
施工費				
広出し調整工				
	N=4組(A1) + N=4組(P1(起点側)) + N=4組(P2(終点側)) + N=4組(A2)	16	16	組
コンクリート削孔				
電動式コアボーリング	「§1数量集計表」参照176	176	176	孔
アンカー(横方向)				
40mmを超え55mm以下	「コンクリート削孔」と同じ	176	176	本
アンカー注入材				
エポキシ樹脂系	「コンクリート削孔」と同じ 0.65kg/本	176	176	本
見場孔明工	「§1数量集計表」参照			
10本以上/箇所	〈水平力を分担する構造〉16+32+32+64 + 〈落橋防止構造〉128+256	528	528	本
チッピングエ(ブラケット背面部)				
チッピング深さ30mm未満	「§1 数量集計表」参照 17.1	17.1	17	m2
補強部材取付工				
		32	32	部材
部材取付工	※下部エブラケット			1414.1.3
タイプ①	N=4箇所(A1) + N=4箇所(P1(起点側)) + N=4箇所(P2(終点側)) + N=4箇所(A2)	16	16	基
	※水平力分担装置(上部エブラケットを含む)	10	10	4
タイプ⑦	N=4箇所(A1) + N=4箇所(P1(起点側)) + N=4箇所(P2(終点側)) + N=4箇所(A2)	16	16	糸日
	※落橋防止装置(上部エブラケットを含む)	10	10	/ 111
タイプ④-2	N=4箇所(A1) + N=4箇所(P1(起点側)) + N=4箇所(P2(終点側)) + N=4箇所(A2)	16	16	紀日
主入工(ブラケット背面部)		10	10	ЛПТ
		17.1	17	m2
シール材	- 7 7 E C N D	11.1	11	1112
> * 451	「§1 数量集計表」参照 66.8 * 0.01*0.01/2 * 1000	3.3	3	Q
 生入材(樹脂パテ材)	81	5.5	0	×.
エンくも」(「図リロケー・)(も))		147	147	lzor
高力ボルト本締工	「§1数量集計表」参照 (TCB使用本数)	171	171	ng
可ノノハハレーン十小巾 二、	「81数量采引我」	576	576	*
ピンテール仕上げ工	(水平)がも分割をする特色/04・(格価的工件超/120+120+250	310	310	4
-v/ /v/III/() II	 「高力ボルト本締工」と同じ	576	576	*
素地調整工	「 § 1 数量集計表」参照	310	310	4
米地 明登上	「81 数量米川公」の	26.8	97	m2
小規模塗装工	「 § 1 数量集計表」参照 ミストコート1回、下塗り2回)	20.0	21	IIIZ
		20.0	20	O
下塗り	(〈水平力を分担する構造〉2.3 + 〈落橋防止構造〉10.7) * 3回	39.0	39	m2
下塗り塗料(ミストコート)		4.0		1
	(2.3+10.7)m2 * 0.13kg/m2 = 1.7 ≤ 4kg/缶	4.0	4	kg
下塗り塗料	(0.0110.7)	00.0	22	1
図厚膜形エポキシ樹脂塗料 グレー	$(2.3+10.7)$ m2 * 0.5 kg/m2 * 2回 = 13 ≤ 20 kg/缶	20.0	20	kg
小規模塗装工	// [元] [上 // [] [] [] [] [] [] [] [] []	,		
中塗り	(〈水平力を分担する構造〉2.3 + 〈落橋防止構造〉10.7) * 1回	13.0	13	m2

耐震補強工 数 量 表

	一	IX.	(No,)
細別	크1. 설 수	司答法	*/·	出任
(コードNo,)	計算	計算値	数 量	単位
中塗り塗料				
	$13\text{m}2 * 0.14\text{kg/m}2 = 1.8 \le 4\text{kg/缶}$	4.0	4	kg
小規模塗装工 上塗り	「小規模塗装工(中塗り)」と同じ	12.0	1.0	O
上塗り塗料	「小院侠室表工(十室り)」と同じ	13.0	13	m2
	$13\text{m}2 * 0.12\text{kg/m}2 = 1.6 \le 4\text{kg/缶}$	4.0	4	kg
	6. 6. 1.			0

耐震補強工 数量表

			(No,)
 細 別		1		
神 (コードNo,)	計 算	計算值	数 量	単位
仮設工				
橋脚回り足場設置・撤去工	12.0 * 20.0	240.0	240	O
交通誘導員B	12.0 * 20.0	240.0	240	IIIZ
24/EB1 (12/2	(16日(部材荷卸時(4日/橋脚(台))) + (7.273*2)日(足場設置時)) * 4人	122.2	122	人・目
共通仮設費				
技術管理費				
鉄筋探査工				
横向き	「§1 数量集計表」参照 17.1	17.1	17	m2
積上分				
近接調査計測工				
<u> </u>	N=4組(A1) + N=4組(P1(起点側)) + N=4組(P2(終点側)) + N=4組(A2)	16	16	組

§1 数量集計表

名称			—————— 規格	単位	A1	P 起点側	1 级占側	A2	合計	摘要
〈水平力を分	担する構造〉					起思則	心思則			
WIN 1 23 E 23	<u>12 / U III / 2 / </u>		SEL-N900-0	基	4				4	
水平力分担装	置(製品)	SEリミッター	SEL-N340-70	基		4		4	8	
	1	SM490B	SEL-N560-0 t=40	基 kg		204	4	204	408	
		SM490A	t=22	kg		296		296	592	
		SM400B	t=40	kg	1024				1024	
	PL	3M400D	t=36	kg	4.400	001	672	004	672	
		SM400A	t=32 t=22	kg kg	1436 2848	884 1764	1112 1824	884 1764		
		00400	t=36	kg	252	1704	224	1704	476	
		SS400	t=9	kg	56	48	36		188	
	DB	SD345	D 41	kg	492	248			1360	
	TCB (M22)	S10T	M 22 x 90	kg 本	(16)	(16)	(16)	(16)	(64)	
			V 05 100	kg	16		(10)	(10)	16	高力ボルト本締工
			M 27 x 130	本	(24)				(24)	
	ボルト	強度区分8.8	M 24 x 120	kg			12		12	
				本		4	(24)	4	(24)	
			M 18 x 100	kg 本		(24)			(48)	
			М 39	kg	32		24	16	88	
			M 39	個	(64)	(32)	(48)	(32)	(176)	
			M 27	kg /⊞	(9.4)				(9.4)	
鋼材質量	1種ナット	SS400		個 kg	(24)		4		(24)	
			M 24	個			(24)		(24)	
			M 18	kg		4		4	8	
			10	個	24	(24)	20	(24) 12	(48)	
	3種ナット	SS400	М 39	kg 個	(64)	(32)	(48)		(176)	
			М 39	kg	8		8			
			M 39	個	(64)	(32)	(48)	(32)	(176)	
			M 27	kg /⊞	(40)				(40)	
	ワッシャー	SS400		個 kg	(48)		4		(48)	
			M 24	個			(48)		(48)	
			M 18	kg		4		4	Ŭ	
			10	個	4	(48)		(48)	(96)	
			M 27	kg 個	(24)				(24)	
	ママ゜ ハカ゜ロ …シィル	CC 100	M 04	kg	(21)		4		4	
	スプ゜リンク゛ワッシャー	55400	M 24	個			(24)		(24)	
			M 18	kg 個		(24)		(9.4)	(48)	
				1回 kg	6208		4324	(24) 3500		参考数量
鋼製ブラ	ケット製作品	亜鉛メッキ		kg	6040		4176		16928	9 750
	前強含む)	C-5		kg	168		148		604	
素地調整	卜等 塗装前処理	2種ケレン 原板ブラスト・	ポニノー	m² m²	2.2		2.0			
<u> </u>	下寺 空装削处理		外面 F-11	m ²	54. 4 0. 5					
		現場添接部	内面 F-12	m²	J. 0	J. 10	J. 0	0. 10	1. 3	
*D 1D 3A 31		ボルト部	外面 F-11	m²	0.1	0.1	0.1	0.1	0.4	
現場塗装			内面 F-12	m² m²	0.0	0 55	0.0	0 55	0.0	
		合計	外面 内面	m² m²	0.6	0. 55	0.6	0. 55	2.3	
		添接板接触部	無機ジンクリッジペイント J	m²	1. 4	1.05	1. 2	1.05	4. 7	参考数量
		Φ31孔	上向き	箇所			16		16	
鋼桁孔明工		φ 28孔	上向き	箇所	32			10	32	
A1111111111111111111111111111111111111		Φ 26 ₹L φ 24.5 ₹L	上向き 水平	箇所	16	16 16	16	16 16	32 64	
 コンクリート削孔工		横向き	φ 51x625	本	64		48			
アンカー注入		ロス含まず	エポキシ樹脂系	kg	34. 7	17.4	26. 0	17.4	95. 4	$\gamma = 1.2 t/m^3$
シール材				m	19. 2		17. 2		66.8	
樹脂パテ材			t=5mm	kg	49 5.7		38			$\gamma = 1.7 \text{ t/m}^3$
<u>チッピング工</u> 鉄筋探査工				m² m²	5. 7 5. 7					
沙加小且上		ı	1	111	0.1	0.0	7. 4	0.0	11.1	l

4	 ろ称	規格			A 1	P 起点側		A2	合計	摘要
〈落橋防止構:	造〉									
				基					16	
				基基	4				4	L=2.562m
PCケーブル(製	[品]	F100TDU		基		4			4	L=2.704m
							4		4	L=2.785m
				基基				4	4	L=2.653m
	DI	SM400A	t=32	kg	280	280	280	280		
	PL	SS400	t=22 t=10	kg	1132	1132	1132 40	1132 40		
		55400	t-10	kg	40 20	40 20	20	20		
			M 22 x 105	kg 本	(32)	(32)	(32)	(32)	(128)	高力ボルト本締工
鋼材質量	, ,			kg	20		20	20		同刀ホルト本和工
	TCB (M22)	S10T	M 22 x 100	本	(32)	(32)	(32)	(32)	(128)	高力ボルト本締工
			W 00 00	kg	36		36			INDUSTRIAL TOTAL
			M 22 x 90	本	(64)	(64)	(64)	(64)	(256)	高力ボルト本締工
		合計			1528	1528	1528	1528	6112	
	ケット製作品 強含む)	C-5		kg	1528	1528	1528	1528	6112	
鋼製ブラケッ	ト等 塗装前処理	原板ブラスト・ス	プライマー	m²	16.375	16. 375	16.375	16. 375	65. 5	参考数量
		現場添接部	外面 F-11	m²	2.05	2.05	2.05	2.05	8.2	
		沙山州州州安日中	内面 F-12	m²						
		ボルト部	外面 F-11	m²	0.625	0.625	0.625	0.625	2.5	
現場塗装		и г нр	内面 F-12	m²						
		合計	外面	m²	2.675	2.675	2.675	2.675	10. 7	
			内面	m²	0.05	0.05	0.05	0.05	10.0	4 * * · · · · ·
丰 州		添接板接触部 2種ケレン	無機ジンクリッジペイント J	m²	3. 25		3. 25			参考数量
	素地調整		し出る	m ²	4.55	4. 55	4. 55	4. 55		
鋼桁孔明工		φ 24. 5孔	上向き 水平	箇所		64	32 64	32 64	128 256	

§ 2 水平力分担構造

2.1 A1橋台

(1)水平力分担装置(製品)

SEリミッター SEL-N900-0

= 4 基

(2)鋼材数量

S印は小型材片を示す。*印はメッキ部材を示す。

	<u> 2円11年</u>	小型材片を示		リはメッイ部		1 \	1	1	
数量	種別		ナ法(mm)	目を	質量()		用途	材質	摘要
1\ =	<u> </u>	断面	L /L\	長さ	単重(kg/ヶ)	質量		1	
		ブラケット(オ		1組分	0.50 010	0 = 0	D. C.D.	27.4004	
1	*PL	1100 x	32	1300	359. 216	359	BASE	SM400A	
1	*PL	628 x	40	1300	256. 350	256	U. FLG	SM400B	
1	*PL	200 x	22	1300	44. 902	45	L. FLG	SM400A	37 . 040/
6	*PL	618 x	22	1028	99. 842	599	RIB	SM400A	Net91%
2	*PL	320 x	22	320	13. 971	28	RING	SM400A	Net79%
				1組分	小計	1287	kg		
				4組分	中計	5148	kg		
2) 下	<u>」</u> 部エフ	l ブラケット(フ	アンカー	<u> </u> -・ボルト)					
	DB	D	41	735	7. 718	123	アンカー	SD345	
16	*NUT	M	39		0. 506	8	1種ナット	SS400	
16	*NUT	M	39		0. 375	6	3種ナット	SS400	
16	*WS	M	39		0. 126	2	ワッシャー	SS400	
				1組分	小計	139	kg		
				4組分	中計	556	kg		
				.,>\					
3) 上		対付けプレー		1組分					
1	PL	380 x	9	540	14. 497	14	BASE	SS400	
				1組分	小計	14	kg		
				4組分	中計	56	kg		
4) 下		双付けプレー		1組分					
1	*PL	370 x	36	600	62. 737	63	TOP	SS400	
6	*BT	M	27	130	0. 737	4	ボルト	強度区分8.8	
6	*NUT	M	27		0. 166	1	1種ナット	SS400	
6	*SWS	M	27		0.044	1	Sワッシャー	SS400	
12	*WS	M	27		0.044	1	ワッシャー	SS400	
				1組分	小計	70	kg		
				4組分	中計	280	kg		
L/ T/-	1 + 			2.AH 15					
5) 桁		0.1.0	26	1組分	0.005		1 D1 0	GILLOC:	
	PL	210 x	22	105	3. 808	15	L. FLG	SM400A	N 500/
	PL	105 x	22	185	2. 550		WEB	SM400A	Net76%
	PL	125 x	22	175	3. 778		CONN	SM400A	
4	TCB	M	22	90	0. 583		CONN	S10T	
				1組分	小計	42	kg		
-				4組分	中計	168	kg		
		<u> </u>		4組分	合計	6208	kg		
				1//11/	н н і		-10		
(* +	:/ 7 .,	[T] (A + 17) 3 :	FF E	3.5H A					
		切り部メッキ		1組分	1 000	00	マ) (上) himas=
16	DR	D	41	120	1. 260		アンカー		メッキHDZ35
				1組分	小計		kg		
				4組分	中計	80	kg		

S印は小型材片を示す。*印はメッキ部材を示す。

数量	種別		寸法(mm)	71007	2	f C / T	(量(l	κg)	用途	材質		摘要
奴里	1里刀1	断面	Ī	ŧ	きさ	単重(kg	/ケ)	質量	用坯			100女
		(参考)集計	表									
		SM400B	PL	t=	40			1024	kg			
		SM400A	PL	t=	32			1436	kg			
		SM400A	PL	t=	22			2848	kg			
		SS400	PL	t=	36			252	kg			
		SS400	PL	t=	9			56	kg			
		SD345	DB	D	41			492	kg			
		S10T	TCB	M	22	L =	90	8	kg	16	本	
		強度区分8.8	*BT	M	27		130	16	kg	24	個	
		SS400	*NUT	M	39	1種ナ		32	kg	64	個	メッキHDZ35
		SS400	*NUT	M	39	3種ナ		24	kg	64	個	
		SS400	*NUT	M	27	1種力	ット	4	kg	24	個	メッキHDZ35
		SS400	*WS	M	39	ワッシャ	_	8	kg	64	個	メッキHDZ35
		SS400	*WS	M	27	ワッシャ	-	4	kg	48	個	メッキHDZ35
		SS400	*SWS	M	27	Sワッシ	† -	4	kg	24	個	メッキHDZ35
						合計	-	6208	kg			
鱼		ラケット製		亜鉛	メッキ	•	-	6040	5148 + 5	556 + 56	+	280
	重量	(桁補強含む	ß)	C-5				168				

(3)塗装面積

1)表面積

		幅(m)	長さ(m)	Net		面		枚		組		
下部ブラ	BASE	1.100 x	1. 300		X	2	X	1	X	4	=	11.4 m ²
"	U. FLG	0.628 x	1.300		X	2	X	1	X	4	=	6.5 m ²
"	L. FLG	0.200 x	1.300		X	2	X	1	X	4	=	2.1 m^2
"	RIB	0.618 x	1.028 x	0.91	X	2	X	6	X	4	=	27.8 m²
"	RING	0.320 x	0.320 x	0.79	X	2	X	2	X	4	=	1.3 m²
上部取付	BASE	0.380 x	0.540		X	2	X	1	X	4	=	1.6 m²
下部取付	TOP	0.370 x	0.600		X	2	X	1	X	4	=	1.8 m²
桁補強	L. FLG	0.210 x	0.105		X	2	X	4	X	4	=	0.7 m^2
IJ	WEB	0.105 x	0.185 x	0.76	X	2	X	4	X	4	=	0.5 m^2
	CONN	0.125 x	0. 175		X	2	X	4	X	4	=	0.7 m ²
	•	•								A1	=	54.4 m ²

2) 素地調整工(2種ケレン) 素地調整は、鋼板接触面の周り50mm程度の範囲とする。

		幅(m)	長さ(m)	Net		面		枚		組		
上部取付	BASE	* 0.300 x	0.640		X	1	X	1	X	4	=	0.8 m ²
桁補強	L. FLG	0.310 x	* 0.146		X	1	X	4	X	4	=	0.7 m ²
IJ	CONN	0.225 x	* 0.267 x	0.76	X	1	X	4	X	4	=	0.7 m^2
		*CAD計測值	Ĺ							A	=	2.2 m²

3) 現場添接部(外面)

		幅(m)	長さ(m)	Net		面		枚		組		
桁補強	WEB	0.105 x	0.185 x	0.76	X	2	X	4	X	4	=	0.5 m ²
										A2.	=	0 5 m ²

4) ボルト部 (外面)

		面積(m²)	(本)		面		本		組		
桁補強	CONN	5.06 /	1000	X	1	X	4	X	4	=	0.1 m ²
	<u> </u>	<u> </u>							А3	=	0.1 m ²

5) 添接板接触面 SPL側+主桁側→2面とする。

		幅(m)	長さ(m)	Net		面		枚		組		
桁補強	L. FLG	0.210 x	0. 105		X	2	X	4	X	4	=	0.7 m^2
	CONN	0.125 x	0. 175		X	2	X	4	X	4	=	0.7 m^2
										A4	=	1.4 m ²

	塗装箇所		区分	計算式	
塗装前処理	原板ブラスト・	プライマー		A1	54. 4
工場塗装	一般部	外面	C-5		
上 勿	加入口口	内面	D-5		
	現場添接部	外面	F-11	A2	0.5
	5元物 你们女 同	内面	F-12		
	ボルト部	外面	F-11	A3	0.1
現場塗装	ソントしは	内面	F-12		
	合計	外面		A2 + A3	0.6
		内面	-		
	添接板接触面	無機ジンクリッ	ジペイント J	A4	1.4

 個
 組

 φ 28孔
 L. FLG
 8 x 4 = 32 箇所

 φ 24. 5孔
 WEB
 4 x 4 = 16 箇所

(5) コンクリート削孔

(mm) 孔長さ(mm) 個 組 アンカーボルト ϕ 51 x 625 16 x 4 = 64 本

(6) 注入材(エポキシ樹脂系) (ロス含まず $\gamma = 1.2 \text{ t/m}^3$)

(7) 樹脂パテ材 (t=5mm) (ロス含まず $\gamma = 1.7 \text{ t/m}^3$)

幅(m) 長さ(m) 厚さ(m) 組 下部ブラ BASE 1.100 x 1.300 x 0.005 x 4 x 1700 kg/m³ = 49 kg

(8) コンクリート表面処理工(チッピング面積)

幅(m) 長さ(m) 組 下部ブラ BASE 1.100 x 1.300 x 4 = 5.7 m²

(9) 鉄筋探査面積

幅(m) 長さ(m) 組 下部ブラ BASE 1.100 x 1.300 x 4 = 5.7 m²

(10) シール材

幅(m) 高さ(m) 組 (1.300 + 1.100)x 2 x 4 = 19.2 m

2.2 P1橋脚(起点側)、A2橋台

(1)水平力分担装置(製品)

SEリミッター SEL-N340-70

= 8 基

(2)鋼材数量

*印はメッキ部材を示す。

		メッキ部材を -	寸法(mm)		質量()	I- ~)			
数量	種別	断面		長さ	貝里(単重(kg/ケ)	Kg) 質量	用途	材質	摘要
1\ = 1	<u> </u>				平里(Kg/ケ)	貝里			
		ブラケット(ス		1組分	004 050	004	DAGE	G11.100.1	
1	*PL	1100 x	32	800	221. 056	221	BASE	SM400A	
1	*PL	538 x	22	800	74. 330	74	U. FLG	SM490A	
1	*PL	200 x	22	800	27. 632	28	L. FLG	SM400A	/
	*PL	528 x	22	1046	87. 750	351	RIB	SM400A	Net92%
2	*PL	320 x	22	320	13. 971	28	RING	SM400A	Net79%
				1組分	小計	702	kg		
				8組分	中計	5616	kg		
		ブラケット(フ							
	DB	D	41	735	7. 718	62	アンカー	SD345	
8	*NUT	M	39		0.506	4	1種ナット	SS400	
8	*NUT	M	39		0.375	3	3種ナット	SS400	
8	*WS	M	39		0. 126	1	ワッシャー	SS400	
				1組分	小計	70	kg		
				8組分	中計	560	kg		
3) 上i	部工取	対けプレー	Ť	1組分					
1	PL	330 x	9	510	11.890	12	BASE	SS400	
				1組分	小計	12	kg		
				8組分	中計	96	kg		
				- /1	, , ,		5		
4) 下:	部工斯	付けプレー	٠,	1組分					
	*PL	270 x	40	600	50. 868	51	TOP	SM490B	
	*BT	M	18	100	0. 245	1	ボルト	強度区分8.8	
	*NUT	M	18	100	0.050	1	1種ナット	SS400	
6	*SWS	M	18		0.015	1	Sワッシャー	SS400	
12	∗WS	M	18		0.015	1	ワッシャー	SS400	
12	. 110	171	10	1組分	小計	55	kg	00100	
				8組分	中計	440	kg		
				0/111.73	.1.11	110	IZ8		
5) 桁	浦 3 金			1組分					
	PL	120 x	22	105	2. 176	9	L. FLG	SM400A	
	PL	120 x 105 x	22	185	2. 170	10	WEB	SM400A SM400A	Net76%
	PL	105 x 120 x	22	175	3. 627	15	CONN	SM400A SM400A	Net 10/0
4	TCB	120 X M	22	90	0. 583	2	CONN	S10T	
4	ICD	IVI	44	1組分		36		2101	
				8組分		288	kg		
				0和刀	十二	400	kg		
-									
				04n //	<u></u>	7000	1		
-				8組分	合計	7000	kg		
-									
(去土	14 11	ITI M 숙제 › 나	- 斤 目.	1 V II V					
		切り部メッキ		1組分	1 000	1.0	マルカ) .h.mac=
8	DB	D	41	120	1. 260	10	アンカー		メッキHDZ35
				1組分	小計	10	kg		
				8組分	中計	80	kg		

*印はメッキ部材を示す。

数量	種別		寸法(mm)			質量(用途	材質		摘要
妖里	4至70.1	断面	面	-	長さ	単重(kg/ケ)	質量	711,000	沙贝		间女
		内訳									
		SM490B	PL	t=	40		408	kg			
		SM490A	PL	t=	22		592	kg			
		SM400A	PL	t=	32		1768	kg			
		SM400A	PL	t=	22		3528	kg			
		SS400	PL	t=	9		96	kg			
		SD345	DB	D	41		496	kg			
		S10T	TCB	M	22	L = 90	16	kg	32	本	
		強度区分8.8	*BT	M	18	L = 100	8	kg	48	個	メッキHDZ35
		SS400	*NUT	M	39	1種ナット	32	kg	64	個	メッキHDZ35
		SS400	*NUT	M	39	3種ナット	24	kg	64	個	メッキHDZ35
		SS400	*NUT	M	18	1種ナット	8	kg	48	個	メッキHDZ35
		SS400	*WS	M	39	ワッシャー	8	kg	64	個	メッキHDZ35
		SS400	*WS	M	18	ワッシャー	8	kg	96	個	メッキHDZ35
		SS400	*SWS	M	18	Sワッシャー	8	kg	48	個	メッキHDZ35
						合計	7000	kg			
				亚砂	シメッキ	P1起点側	3356		560 + 96		440) / 2
釒	綱製ブ	製ブラケット製作品			ゴノツイ	A2	3356	(9010 +	90U + 90	, +	440) / 2
	『製プフケット製作品 重量(桁補強含む)				C E	P1起点側	144	288 / 2			
					C-5	A2	144	200 / 2			

(3)塗装面積

主桁面に取りつく部材の塗装面積は、主桁塗り替え塗装側で計上する。

1)表面積

		幅(m)	長さ(m)	Net		面		枚		組		
下部ブラ	BASE	1.100 x	0.800		X	2	X	1	X	8	=	14.1 m ²
IJ	U. FLG	0.538 x	0.800		X	2	X	1	X	8	=	6.9 m²
"	L. FLG	0.200 x	0.800		X	2	X	1	X	8	=	2.6 m²
"	RIB	0.528 x	1.046 x	0.92	X	2	X	4	X	8	=	32.5 m^2
"	RING	0.320 x	0.320 x	0.79	X	2	X	2	X	8	=	2.6 m²
上部取付	BASE	0.330 x	0.510		X	2	X	1	X	8	=	2.7 m ²
下部取付	TOP	0.270 x	0.600		X	2	X	1	X	8	=	2.6 m²
桁補強	L. FLG	0.120 x	0. 105		X	2	X	4	X	8	=	0.8 m²
IJ	WEB	0.105 x	0. 185 x	0.76	X	2	X	4	X	8	=	0.9 m²
IJ	CONN	0.120 x	0. 175		X	2	X	4	X	8	=	1.3 m²
										Α1	=	67.0 m ²

2) 素地調整工(2種ケレン) 素地調整は、鋼板接触面の周り50mm程度の範囲とする。

		幅(m)	長さ(m)	Net		面		枚		組		
上部取付	BASE	* 0.300 x	0.610		X	1	X	1	X	8	=	1.5 m ²
桁補強	L. FLG	0.220 x	* 0.146		X	1	X	4	X	8	=	1.0 m ²
IJ	CONN	0.220 x	* 0.267		X	1	X	4	X	8	=	1.9 m²
		*CAD計測值	Ĺ							A	=	4.4 m ²
											(参	考値)

3) 現場添接部(外面)

		幅(m)	長さ(m)	Net		面		枚		組		
桁補強	WEB	0.105 x	0.185 x	0.76	X	2	X	4	X	8	=	0.9 m ²
										A2.	=	0 9 m ²

4) ボルト部(外面)

		面積(m²))	(本)		面		本		組		
桁補強	CONN	5.06	/	1000	X	1	X	4	X	8	=	0.2 m ²
										А3	=	0.2 m ²

5) **添接板接触面** SPL側+主桁側→2面とする。

		幅(m)	長さ(m)	Net		面		枚		組		
桁補強	L. FLG	0.120 x	0. 105		X	2	X	4	X	8	=	0.8 m ²
	CONN	0.120 x	0. 175		X	2	X	4	X	8	=	1.3 m²
										A4	=	2.1 m ²

	塗装箇所	塗装	区分	計算式	
塗装前処理	原板ブラスト・	プライマー		A1	67. 0
工場塗装	一般部	外面	C-5		
工物坐表	川又口口	内面	D-5		
	現場添接部	外面	F-11	A2	0.9
	5元物 1471 安日1	内面	F-12		
	ボルト部	外面	F-11	A3	0.2
現場塗装	7// L. bb	内面	F-12		
	合計	外面		A2 + A3	1. 1
		内面			
	添接板接触面	無機ジンクリッ	ジペイント J	A4	2. 1

 個
 組

 φ 26孔
 L. FLG
 4 x 8 = 32 箇所

 φ 24. 5孔
 WEB
 4 x 8 = 32 箇所

(5) コンクリート削孔

(mm) 孔長さ(mm) 個 組 アンカーボルト φ 51 x 625 8 x 8 = 64 本

(6) 注入材(エポキシ樹脂系) (ロス含まず $\gamma = 1.2 \text{ t/m}^3$)

(7) 樹脂パテ材 (t=5mm) (ロス含まず $\gamma = 1.7 \text{ t/m}^3$)

幅 (m) 長さ (m) 厚さ (m) 組 下部ブラ BASE 1.100 x 0.800 x 0.005 x 8 x 1700 kg/m³ = 60 kg

(8) コンクリート表面処理工(チッピング面積)

幅 (m) 長さ (m) 組 下部ブラ BASE 1.100 x 0.800 x 8 = 7.0 m^2

(9) 鉄筋探査面積

幅 (m) 長さ (m) 組 下部ブラ BASE 1.100 x 0.800 x 8 = 7.0 m^2

(10) シール材

幅(m) 高さ(m) 組 (0.800 + 1.100)x 2 x 8 = 30.4 m

2.3 P1橋脚(終点側)

(1)水平力分担装置(製品)

SEリミッター SEL-N560-0

= 4 基

(2)鋼材数量

*印はメッキ部材を示す。

	<u>↓</u> ⊢1111	メッキ部材を			ff 目. /:	1 \	1	T	
数量	種別		寸法(mm)	目を	質量(用途	材質	摘要
43 =	<u> </u>	断面		長さ	単重(kg/ヶ)	質量			
1) -		ブラケット(ス		1組分					
1	*PL	850 x	32	1300	277. 576	278	BASE	SM400A	
1	*PL	458 x	36	1300	168. 260	168	U. FLG	SM400B	
1	*PL	200 x	22	1300	44. 902	45	L. FLG	SM400A	
6	*PL	448 x	22	782	58.083	348	RIB	SM400A	Net96%
2	*PL	320 x	22	320	13.971	28	RING	SM400A	Net79%
				1組分	小計	867	kg		
				4組分	中計	3468	kg		
		ブラケット(フ	アンカー						
12	DB	D	41	740	7.770	93	アンカー	SD345	
12	*NUT	M	39		0.506	6	1種ナット	SS400	
12	*NUT	M	39		0.375	5	3種ナット	SS400	
12	*WS	M	39		0. 126	2	ワッシャー	SS400	
				1組分	小計	106	kg		
				4組分	中計	424	kg		
3) 上·	部工取	付けプレー	· /	1組分					
	PL	370 x	9	330	8. 626	9	BASE	SS400	
				1組分	小計	9	kg		
				4組分	中計	36	kg		
				2/122/3	1 61		110		
4) 下	祖工部	付けプレー	٠,	1組分					
1	*PL	330 x	36	600	55. 955	56	TOP	SS400	
6	*BT	M	24	120	0. 528	3	ボルト	強度区分8.8	
6	*NUT	M	24	120	0.110	1	1種ナット	SS400	
6	*SWS	M	24		0. 035	1	Sワッシャー	SS400	
12	*WS	M	24		0.035	1	ワッシャー	SS400	
12	. 110	171	21	1組分	小計	62	kg	00100	
				4組分	中計	248	kg		
				1/144	1.11	440	172	1	
5) 桁	補強			1組分			1	†	
4	PL	140 x	22	105	2. 539	10	L. FLG	SM400A	
	PL	105 x	22	185	2. 550	10	WEB	SM400A SM400A	Net76%
4	PL	100 x	22	175	3. 627	15	CONN	SM400A SM400A	116 0 1 0 /0
4	TCB	120 X M	22	90	0. 583	2	CONN	S10T	
4	TOD	IVI	44	1組分	小計	37	kg	2101	
				4組分	中計	148	kg		
				4/41.万	丁川	140	ng	1	
—		<u> </u>		4 4 ロ / \	스크	4994	l _{ro}	<u> </u>	
				4組分	合計	4324	kg	+	
							1	1	
(女士	1 7 23	<u> </u> 切り部メッキ	近里	1 4 ロ ノ \					
	DB			1組分	1 010	1.0	アンカー		J + IID70F
12	ממ	D	41	125 14日人	1.313	16		1	メッキHDZ35
-				1組分	小計	16	kg	1	
				4組分	中計	64	kg		

*印はメッキ部材を示す。

数量	種別		寸法(mm)				質量()	kg)	用途	材質		-	商要
奴里	1里刀1	断面	Í	1	きさ	単重(k	g/ケ)	質量	用坯	/ / 月		1	问女
		内訳											
		SM400B	PL	t=	36			672	kg				
		SM400A	PL	t=	32			1112	kg				
		SM400A	PL	t=	22			1824	kg				
		SS400	PL	t=	36			224	kg				
		SS400	PL	t=	9			36	kg				
		SD345	DB	D	41			372	kg				
		S10T	TCB	M	22	L =	90	8	kg	16	本		
		強度区分8.8	*BT	M	24	Γ =	120	12	kg	24			キHDZ35
		SS400	*NUT	M	39	1種	ーット	24	kg	48		メッ	キHDZ35
		SS400	*NUT	M	39	3種	ールト	20	kg	48			キHDZ35
		SS400	*NUT	M	24	1種	ーット	4	kg	24			キHDZ35
		SS400	*WS	M	39	ワッシ	ヤー	8	kg	48			キHDZ35
		SS400	*WS	M	24	ワッシ	ャー	4	kg	48			キHDZ35
		SS400	*SWS	M	24	Sワッシ	14-	4	kg	24	個	メッ	キHDZ35
						合詞	 	4324	kg				
鱼		ラケット製		亜鉛	メッキ			4176	3468 + 4	124 + 36	+	248	
	重量	(桁補強含む	ß)	C-5				148					

(3)塗装面積

主桁面に取りつく部材の塗装面積は、主桁塗り替え塗装側で計上する。

1)表面積

		幅(m)	長さ(m)	Net		面		枚		組		
下部ブラ	BASE	0.850 x	1. 300		X	2	X	1	X	4	=	8.8 m ²
"	U. FLG	0.458 x	1.300		X	2	X	1	X	4	=	4.8 m²
"	L. FLG	0.200 x	1.300		X	2	X	1	X	4	=	$2.1 \mathrm{m}^2$
"	RIB	0.448 x	0.782 x	0.96	X	2	X	6	X	4	=	16.1 m²
"	RING	0.320 x	0.320 x	0.79	X	2	X	2	X	4	=	1.3 m²
上部取付	BASE	0.370 x	0.330		X	2	X	1	X	4	=	1.0 m ²
下部取付	TOP	0.330 x	0.600		X	2	X	1	X	4	=	1.6 m²
桁補強	L. FLG	0.140 x	0. 105		X	2	X	4	X	4	=	0.5 m^2
"	WEB	0.105 x	0.185 x	0.76	X	2	X	4	X	4	=	0.5 m ²
	CONN	0.120 x	0. 175		X	2	X	4	X	4	=	0.7 m^2
<u></u>										A 1	=	37 4 m ²

2) 素地調整工(2種ケレン) 素地調整は、鋼板接触面の周り50mm程度の範囲とする。

		幅(m)	長さ(m)	Net		面		枚		組		
上部取付	BASE	* 0.300 x	0.430		X	1	X	1	X	4	=	0.5 m ²
桁補強	L. FLG	0.240 x	* 0.146		X	1	X	4	X	4	=	0.6 m²
<i>]]</i>	CONN	0.220 x	* 0.267		X	1	X	4	X	4	=	$0.9 \mathrm{m}^{2}$
		*CAD計測值	首							Α	=	2. 0 m²

3) 現場添接部(外面)

		幅(m)	長さ(m)	Net		面		枚		組		
桁補強	WEB	0.105 x	0.185 x	0.76	X	2	X	4	X	4	=	0.5 m^2
										A2	=	0.5 m ²

4) ボルト部(外面)

		面積(m²))	(本)		面		本		組		
桁補強	CONN	5.06	/	1000	X	1	X	4	X	4	=	0.1 m ²
										А3	=	0.1 m ²

5) **添接板接触面** SPL側+主桁側→2面とする。

		幅(m)	長さ(m)	Net		面		枚		組		
桁補強	L. FLG	0. 140 x	0. 105		X	2	X	4	X	4	=	0.5 m ²
IJ	CONN	0.120 x	0. 175		X	2	X	4	X	4	=	0.7 m ²
										A4	=	1. 2 m ²

	塗装箇所		区分	計算式	
塗装前処理	原板ブラスト・	プライマー		A1	37.4
工場塗装	一般部	外面 内面	C-5 D-5		
	現場添接部	外面 内面	F-11 F-12	A2	0.5
現場塗装	ボルト部	外面 内面	F-11 F-12	A3	0.1
	合計	外面 内面		A2 + A3	0.6
	添接板接触面	無機ジンクリッ	ジペイント J	A4	1.2

 φ 31孔
 L. FLG
 4 x 4 =
 16 箇所

 φ 24. 5孔
 WEB
 4 x 4 =
 16 箇所

(5) コンクリート削孔

(mm) 孔長さ(mm) 個 組 アンカーボルト φ 51 x 625 12 x 4 = 48 本

(6) 注入材(エポキシ樹脂系) (ロス含まず $\gamma = 1.2 \text{ t/m}^3$)

(7) 樹脂パテ材 (t=5mm) (ロス含まず $\gamma = 1.7 \text{ t/m}^3$)

幅(m) 長さ(m) 厚さ(m) 組 下部ブラ BASE 0.850 x 1.300 x 0.005 x 4 x 1700 kg/m³ = 38 kg

(8) コンクリート表面処理工(チッピング面積)

幅 (m) 長さ (m) 組 下部ブラ BASE 0.850 x 1.300 x 4 = 4.4 m^2

(9) 鉄筋探査面積

幅 (m) 長さ (m) 組 下部ブラ BASE 0.850 x 1.300 x 4 = 4.4 m^2

(10)シール材

幅(m) 高さ(m) 組 (1.300 + 0.850)x 2 x 4 = 17.2 m

§3 落橋防止構造

3.1 A1橋台、P1橋脚、A2橋台

(1) PCケーブル(製品)

F100TDU 合計 基 16 基 L=2.562mA1 4 基基 P1起点側 L=2.704m4 P1終点側 L=2.785m4 基 L=2.653mA2

(2)鋼材数量

*印はメッキ部材を示す。

	<u>↓</u> →Ы114	メッキ部材				斤斤	□ . /1	\			-	
数量	種別	14r. =	<u>寸法(mm)</u> =		. ¥		量(l		用途	材質		摘要
4\ 1	<u> </u>	断 断	<u> </u>	艾	3	単重(kg/	ケ)	質量				
		ブラケット			1組分				D + D -			17 000/
2	PL	78 x			57. 1	5. 48		11	RIB背面			Net89%
2	PL	350 x			522. 7	29. 3		59	WEB	SM400A		Net93%
2	PL	148 x			96.7	11.0		22	SIDE	SM400A		Net87%
2	PL	50 x			200.0	1. 7		3	RIB上下	SM400A		
1	PL	200 x			340.0	11. 7		12	FLG上	SM400A		
1	PL	150 x			200.0	5. 13		5	FLG下	SM400A		
1	PL	471 x			540.0	43. 9		44		SM400A		
1	PL	490 x			570.0	70. 1		70	BASE	SM400A		
8	TCB	M			05.0	0.6		5	11	S10T		2ワッシャー
8	TCB	M	22		00.0	0.6		5	IJ	S10T		
					1組分	小計		236	kg			
				1	.6組分	中計		3776	kg			
2) 桁	補強				1組分							
2	PL	255 x	22		490	21. 5	79	43	L. FLG	SM400A		
4	PL	245 x	22		340	11.0	77	44	WEB	SM400A		Net77%
4	PL	190 x	22		305	10.0	08	40	CONN	SM400A		
2	PL	130 x	10		490	5. 0	00	10	FILL	SS400		
16	TCB	M	22		90	0. 5	83	9	CONN	S10T		
					1組分	小計		146	kg			
				1	6組分	中計		2336	kg			
					.,,	, ,,,						
				1	6組分	合計		6112	kg			
				1		ЦИ		0112	118			
		内訳										
		SM400A	PL	t=	32			1120	kg			
		SM400A SM400A	PL	t=	22			4528	kg			
		SS400	PL	t=	10			160	kg			
		S10T	TCB	M	22	L = 10	05	80	kg	128	本	
		S10T	TCB	M	22		00	80	kg	128	本	
		S10T	TCB	M	22		90	144	kg	256	本	
		0101	ולט ד	1/1	44	合計	50		_	400	/十	
								6112	kg			
L	羽串ロージ	ラケ、こ制	<i>ll</i> c 日			A1 P1起点	/Bil	1528				
1 4		ラケット製		C-5				1528	6112 / 4	Į.		
	里里	(桁補強含む	(ک			P1終点	1則	1528				
<u> </u>						A2		1528				

(3) 塗装面積

1)表面積

		幅(m)	長さ(m)	Net		面		枚		組		
上部ブラ	RIB背面	0.078 x	0.457 x	0.89	X	2	X	2	X	16	=	2.0 m²
IJ	WEB	0.350 x	0.523 x	0.93	X	2	X	2	X	16	=	10.9 m²
IJ	SIDE	0.148 x	0.497 x	0.87	X	2	X	2	X	16	=	4.1 m^2
"	RIB上下	0.050 x	0.200		X	2	X	2	X	16	=	0.6 m ²
"	FLG上	0.200 x	0.340		X	2	X	1	X	16	=	2.2 m²
"	FLG下	0.150 x	0.200		X	2	X	1	X	16	=	1.0 m ²
"	FLG背面	0.471 x	0.540		X	2	X	1	X	16	=	8.1 m²
"	BASE	0.490 x	0.570		X	2	X	1	X	16	=	8.9 m²
桁補強	L. FLG	0. 255 x	0.490		X	2	X	2	X	16	=	8.0 m ²
"	WEB	0. 245 x	0.340 x	0.77	X	2	X	4	X	16	=	8.2 m²
"	CONN	0.190 x	0.305		X	2	X	4	X	16	=	7.4 m^2
	FILL	0.130 x	0.490		X	2	X	2	X	16	=	4.1 m ²
	·		·							A 1	=	65 5 m ²

2) 素地調整工(2種ケレン) 素地調整は、鋼板接触面の周り50mm程度の範囲とする。

		幅(m)	長さ(m)	Net		面		枚		組		
上部ブラ	BASE	0.590 x	0.570		X	1	X	1	X	16	=	5.4 m ²
桁補強	L. FLG	* 0.281 x	0.590		X	1	X	2	X	16	=	5.3 m²
IJ	CONN	0.290 x	0.405		X	1	X	4	X	16	=	7.5 m²
		*CAD計測値								A2	=	18.2 m²

3) 現場添接部(外面) 主桁面に取りつく部材の塗装面積は、主桁塗り替え塗装側で計上する。幅(m) 長さ(m) Net 面 枚 組 桁補強 WEB 0.245 x 0.340 x 0.77 x 2 x 4 x 16 = 8.2 m²

4) ボルト部 (外面)

		面積	(m^2)	(本)		面		本		組		
上部ブラ	L. FLG	5. 0	06 /	1000	X	1	X	8	X	16	=	0.6 m ²
IJ	IJ	5. 0	06 /	1000	X	1	X	8	X	16	=	0.6 m ²
桁補強	CONN	5. 0	06 /	1000	X	1	X	16	X	16	=	1.3 m²
										А3	=	2.5 m²

5) 添接板接触面 SPL側+主桁側→2面とする。幅(m) 長さ(m) Net 面 枚 組 桁補強 BASE 0.490 x 0.570 x 2 x 1 x 16 = 8.9 m² / FILL 0.130 x 0.490 x 2 x 2 x 16 = 4.1 m² / A4 = 13.0 m²

	塗装箇所	塗装	区分	計算式	
塗装前処理	原板ブラスト・	プライマー		A1	65. 5
工場塗装	一般部	外面	C-5		
工物坐表	川又口り	内面	D-5		
	現場添接部	外面	F-11	A2	8.2
	5元物 407 安印	内面	F-12		
	ボルト部	外面	F-11	A3	2.5
現場塗装	ソハトし、中り	内面	F-12		
	合計	外面		A2 + A3	10.7
		内面			
	添接板接触面	無機ジンクリッ	ジペイント J	A4	13.0

φ 24.5 IL

L. FLG + WEB

個 個 組 (8 + 16)x 16 = 384 箇所