

工 事 数 量 総 括 表

[illegible]

上木戸橋		防護柵取替工(下流側)計算書				1 橋当り			
名 称		計 算 式				単位	数 量		
防護柵設置	C種					m	19.4		
	L =	= 19.400							
	材料表 (19.4M当たり)								
	名 称	形状・寸法	単 重	数 量	総重量			材 質	備 考
	支 柱	φ114.3×4.5×1150	20.39	12	244.68			STK400	BPL(Level)
	ビーム	2.3×50×350×4030	29.62	4	118.48			SGH400	3700用中孔有り
	ビーム	2.3×50×350×2180	16.02	1	16.02			SGH400	1850用中孔無し
	ビーム	2.3×50×350×1205	8.86	2	17.72			SGH400	875用中孔無し
	巻袖ビーム	2.3×356×660	6.38	2	12.76			SGH400	
	ブラケット	4.5×70×300	0.83	12	9.96			SGH400	
パイプ	φ42.7×2.3×1815	4.16	9	37.44	STK400	支柱間隔1850			
パイプ	φ42.7×2.3×840	1.92	2	3.84	STK400	支柱間隔875			
袖パイプ	φ42.7×87.5	0.08	2	0.16	PP				
パイプブラケット	2.3×64.3×120	0.34	12	4.08	SGH400				
ブラケット取付用ボルト	M20x145	0.50	12	6.00	4.6				
ビーム取付用ボルト	M16x35	0.15	56	8.40	6.8				
パイプブラケット取付用ボルト	M12x130	0.15	12	1.80	4.6				
パイプ取付用ボルト	M10x58	0.05	24	1.20	4.6				
アンカーボルト	M22x230	0.75	48	36.00	4.6				
ケミカルアンカー	R-22SN	0.20	48	9.60					
			総重量	528.14	Kg/19.4M				
			M当り	27.22	kg/M(端部は除く)				
コンクリート削孔	φ26×180					孔	48		
N = 4 × 12	= 48								
無収縮モルタル	V = 0.300 × 0.350 × 0.050 × 11	= 0.058				m3	0.06		
型枠	A = 0.300 × 0.050 × 2 × 11	= 0.330				m2	0.3		
既設撤去 防護柵撤去	下流側 H=930					m t	20.0 0.7		
L = 20.000	= 20.000								
W = 20.000 × 35.0 kg/m	= 0.700								
	φ114.3×4.5					m t	10.2 0.1		
L = 0.930 × 11	= 10.230								
W = 10.230 × 12.2 kg/m	= 0.125								
コンクリート はつり	無筋					m2	1.16		
A = 0.300 × 0.350 × 11	= 1.155								
ガス切断	L = 0.1143 × π × 11	= 3.950				m	4.0		

上木戸橋		防護柵取替工(上流側)計算書							1 橋当り		
名 称		計 算 式							単位	数 量	
防護柵設置	アルミ防護柵							m	19.4		
	L = 19.400										
	材料表 (12M当たり)										
	部番	名 称	寸 度	数 量	単 重	I本当	総重量			材 質	備 考
	1	主要横梁	3990.0	3	4.891	19.52	58.6			A6061S-T6	170x85x3.5
	2	下段横梁	3990.0	3	3.368	13.44	40.3			A6061S-T6	99x69x4
	3	トップレール	3990.0	3	2.179	8.69	26.1			A6061S-T6	100x50x3
	4	支柱		6		11.82	70.9			AC7A相当	
	5	主要スリーブ	340.0	3	4.667	1.59	4.8			A6061S-T6	
	6	下段スリーブ	300.0	3	3.195	0.96	2.9			A6061S-T6	
	7	トップレールスリーブ	120.0	3	2.093	0.25	0.8			A6061S-T6	
	8	ボトムレールA	1940.0	6	1.145	2.22	13.3			A6063S-T5	70x32
	9	ボトムレールB	1880.0	6	0.461	0.87	5.2			A6063S-T5	57x3
	10	ボトムレールC	1940.0	6	0.929	1.80	10.8			A6063S-T5	70x32
	11	バラスト	421.0	72	0.369	0.16	11.5			A6063S-T5	30x12
	12	ボトムシート	30.0	24	1.171	0.04	1.0			A6063S-T5	L-47x40
	13	板ナット	120.0	6	0.986	0.12	0.7			A6061S-T6	
	14	甲丸ボルト	M16x35	12		0.11	1.3			A2-70 SUS	W1, SW1
	15	〃	M12x30	24		0.05	1.2			A2-70 SUS	W1, SW1
	16	六角ボルト	M16x50	12		0.17	2.0			A2-50 SUS	N1, W1, SW1
	17	〃	M16x70	12		0.20	2.4			A2-50 SUS	N1, W1, SW1
	18	〃	M12x22	6		0.05	0.3			A2-70 SUS	W1, SW1
	19	〃	M10x40	12		0.06	0.7			A2-50 SUS	N1, W2, SW1
	20	十字穴付き六角ボルト	M5x16	24		0.004	0.1			SUS	W1, SW1
	21	なべタッピンネジ	M4x20	288		0.002	0.6			SUS	
	22	トラスタッピンネジ	M4x16	48		0.002	0.1			SUS	
	23	全ネジアンカーボルト	M22x375	12		1.0	12.0			SCM435	N1, φ56W1, SW1 絶縁ブッシュ
	24	〃	M22x330	12		0.9	10.8			SS400	N1, φ56W1, SW1 絶縁ブッシュ
	25	樹脂カプセルアンカー	AP-22相当品	12							
	26	樹脂カプセルアンカー	AP-22L相当品	12							
27	フィラープレート	t=9.0	6		4.08	16.4	SS400	250×230×9 (EG0201特) 溶融亜鉛メッキ+ウレタン塗装			
28	板ゴム	t=1.0	6		0.001	0.1	EPDM	250×230×1 (EG0202特)			
					総重量	294.9	Kg/12M				
					M当り	24.6	Kg/M (端部は除く)				
コンクリート削孔	φ28×280							孔	24		
	N = 2 × 12 = 24										
	φ28×250							孔	24		
	N = 2 × 12 = 24										
無収縮モルタル	V = 0.300 × 0.350 × 0.050 × 11 = 0.058							m3	0.06		
型枠	A = 0.300 × 0.050 × 2 × 11 = 0.330							m2	0.3		
既設撤去 防護柵撤去	上流側 H=930							m t	20.0 0.7		
	L = 20.000 = 20.000										
	W = 20.000 × 35.0 kg/m = 0.700										
	φ114.3×4.5										
	L = 0.930 × 11 = 10.230										
	W = 10.230 × 12.2 kg/m = 0.125							m t	10.2 0.1		
コンクリートはつり	無筋 A = 0.300 × 0.350 × 11 = 1.155							m2	1.16		
ガス切断	L = 0.1143 × π × 11 = 3.950							m	4.0		

上木戸橋		仮設工計算書		1 橋当り	
名 称	計 算 式	単位	数 量		
片側朝顔防護足場	TYPE-E シート張り防護+板張り防護 A = 1.750 × 19.400 <				