

数 量 総 括 表					
工 種		数 量	設計数量	単位	備 考
名 称	規 格				
橋梁補修工					
支承部補強工					
水平力分担構造	A2橋台	1.0	1	式	
落橋防止構造	A2橋台	1.0	1	式	
構造物撤去工					
運搬処理工					
殻運搬		0.3	0.3	m3	
殻処分		0.3	0.3	m3	
仮設工					
足場工					
足場工		1.0	1	式	
交通管理工					
交通誘導警備員		1.0	1	式	
交通誘導警備員		1.0	1	式	

水平力分担構造 A2橋台

種 別	規 格	単位	数 量	備 考
水平力分担構造設置工				
水平力分担構造	SEL-N340-30	基	6.0	
近接調査計測工	タイプ⑦	組	6.0	
近接調査計測工	タイプ①	組	6.0	
芯出し調整工	コンクリート面用	m2	6.013	
極小規模鉄筋探索工		m2	3.208	
コンクリート削孔	17mmを超え23mm以下 500mmを超え1000mm以下	孔	12	
コンクリート削孔	30mmを超え43mm以下 500mmを超え1000mm以下	孔	36	
チッピング		m2	6.013	
アンカー工	上部工、D22×540mm、横向き	本	12	
アンカー工	下部工、D41×740mm、横向き	本	36	
部材取付工	上部工、⑦タイプ	組	6	
部材取付工	下部工、①タイプ	組	6	
型枠	一般型枠、鉄筋無筋構造物	m2	0.876	
極小規模無収縮モルタル工		m3	0.21	
注入材	エポキシ	kg	21.6	

水平力分担構造 A2橋台			
項 目	計 算 式		数 量
水平力分担構造	N= 6		6 基
近接調査計測工 上部工、タイプ⑦	N= 6		6 組
近接調査計測工 下部工、タイプ①	N= 6		6 組
芯出し調整工 上部工 下部工	$A = (((0.182 + 0.142 + 0.17) \times 0.48 \times 2 + (0.35 \times 0.48)) \times 6 = 3.853$ $0.45 \times 0.8 \times 6 = 2.16$ $3.85 + 2.16 = 6.013$		6.013 m2
極小規模鉄筋探索 上部工 下部工	$A = 0.182 \times 0.48 \times 2 \times 6 = 1.048$ $0.45 \times 0.8 \times 6 = 2.16$ $1.04832 + 2.16 = 3.208$		3.208 m2
コンクリート削孔 上部工	N= 2 × 6 = 12		12 箇所
コンクリート削孔 下部工	N= 6 × 6 = 36		36 箇所
チップング	A= 芯出し調整工と同じ		6.013 m2
アンカー	N= コンクリート削孔と同じ		12 箇所
アンカー	N= コンクリート削孔と同じ		36 箇所
部材取付 上部工、タイプ⑦	N= 6		6 組
部材取付 下部工、タイプ①	N= 6		6 組
型枠	A= 0.073 × 2 × 6 = 0.876		0.876 m2
極小規模無収縮 モルタル工	A= 0.073 × 0.48 × 6 = 0.210		0.210 m3
注入材	$V = ((0.051 / 2)^2 \times \pi \times 0.625 = 0.0013$ $(0.041 / 2)^2 \times \pi \times 0.615 = 0.0008$ $W = (0.0013 - 0.0008) \times 1200 \times 36$		21.6 kg

落橋防止構造 A2橋台

種 別	規 格	単位	数 量	備 考
落橋防止構造設置工				
落橋防止構造	F60TDU	基	6.0	
近接調査計測工	④-2タイプ	組	6.0	
芯出し調整工	コンクリート面用	m2	6.581	
極小規模鉄筋探索工		m2	3.296	
コンクリート削孔	30mmを超え43mm以下 500mmを超え1000mm以下	孔	24	
コンクリート削孔	23mmを超え30mm以下 500mmを超え1000mm以下	孔	36	
チッピング		m2	6.581	
アンカー工	上部工、D41×620mm、横向き	本	24	
アンカー工	上部工、D29×775mm、横向き	本	36	
部材取付工	上部工、④-2タイプ	組	6	
部材取付工	下部工、①タイプ	組	6	
型枠	一般型枠、鉄筋無筋構造物	m2	1.224	
極小規模無収縮モルタル工		m3	0.33	
注入材	エポキシ	kg	8.64	

水平力分担構造 A1橋台			
項 目	計 算 式	数 量	
落橋防止構造	N= 6	6	基
近接調査計測工 ④-2タイプ	N= 6	6	組
芯出し調整工 上部工 下部工	$A = (((0.3 + 0.142 + 0.19) \times 0.54 \times 2 + (0.35 \times 0.54)) \times 6 = 5.229$ $0.46 \times 0.49 \times 6 = 1.352$ $5.229 + 1.352 = 6.581$	6.581	m2
極小規模鉄筋探査 上部工 下部工	$A = 0.3 \times 0.54 \times 2 \times 6 = 1.944$ $0.46 \times 0.49 \times 6 = 1.352$ $1.944 + 1.352 = 3.296$	3.296	m2
コンクリート削孔 上部工	N= 4 × 6 = 24	24	箇所
コンクリート削孔 下部工	N= 6 × 6 = 36	36	箇所
チップング	A= 芯出し調整工と同じ	6.581	m2
アンカー	N= コンクリート削孔と同じ	24	箇所
アンカー	N= コンクリート削孔と同じ	36	箇所
部材取付 上部工、④-2タイプ	N= 6	6	組
部材取付 下部工、①タイプ	N= 6	6	組
型枠	A= 0.102 × 2 × 6 = 1.224	1.224	m2
極小規模無収縮 モルタル工	A= 0.102 × 0.54 × 6 = 0.330	0.330	m3
注入材	$V = ((0.039 / 2)^2 \times \pi \times 0.445 = 0.0005$ $(0.029 / 2)^2 \times \pi \times 0.435 = 0.0003$ $W = (0.0005 - 0.0003) \times 1200 \times 36$	8.64	kg

種別	細別	規格	単位	A2	備考
殻運搬	殻運搬	無筋C0	m3	0.3	
	殻処分		m3	0.3	

橋座拡幅内訳書			
項 目	計 算 式	数 量	
殻運搬	チッピング工 $6.013 + 6.581 = 12.594$ $12.594 \times 0.02 = 0.25$	0.25	m3
殻処分	殻運搬より	0.25	m3

種別	細別	規格	単位	A1	P1	P2	A2	合計	備考
仮設工	足場工	吊足場	m2				56.3	56.3	

