

明賀橋

補修数量総括表

工種	種別	細別	規格・寸法	単位	数量			合計	備考
					上部工	下部工	路上		
橋梁工	断面修復工 (左官工法)	上部工・橋面	ポ リマーセメントモルタル	m2	0. 212	－	0. 252	0. 46	
		d=50mm		m3	0. 011	－	0. 013	0. 02	ロス率含まない
		コンクリート殻	体積	m3	0. 011	－	0. 013	0. 02	
			重量 $\gamma=2.35\text{t/m}^3$	t	0. 03	－	0. 03	0. 06	
	ひびわれ補修工	注入工法	0. 2mm～1. 0mm未満	m	0. 50	27. 60	6. 20	34. 30	
		注入材	エポキシ樹脂2種	kg	0. 02	－	0. 20	0. 22	ロス率含まない
			エポキシ樹脂1種	kg	－	0. 96	－	0. 96	ロス率含まない
		シーリング	－	kg	0. 05	2. 86	0. 63	3. 54	ロス率含まない
		注入器	低圧注入器	個	2	130	32	164	
		充填工法	カッター延長 10×10mm	m	－	0. 35	－	0. 35	
		充填材	可とう性エポキシ樹脂	kg	－	0. 05	－	0. 05	ロス率含まない
	コンクリート打設	チッピング面積	チッピング深さ 50mm	m2	－	17. 52	－	17. 52	
		鉄筋	D16 (SD345)	kg	－	3. 4	－	3. 4	
		型枠	一般	m2	－	17. 98	－	18. 0	
		下部工 (P1)	$\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$	m3	－	2. 63	－	2. 63	
		コンクリート殻	体積	m3	－	0. 88	－	0. 88	
			重量 $\gamma=2.35\text{t/m}^3$	t	－	2. 06	－	2. 06	
	支承補修工	支承被覆工	クロロプレンゴム	基	－	40	－	40	
				m2	－	1. 05	－	1. 05	
	仮設工	大型土のう	1000×1000×1000	袋	－	189	－	189	
		遮水シート	－	m2	－	77. 1	－	77. 1	
		敷鉄板	22×1524×3048	m2	－	100. 9	－	100. 9	N=21枚 W=16. 8t
		進入路盛土	土砂	m3	－	164. 6	－	165	
		不陸整正	－	m2	－	124. 2	－	124	
		地覆補修工用足場	TYPE E	m2	152. 9	－	－	152. 9	
		橋脚回り足場	TYPE F	m2	－	46. 44	－	46. 4	
		地覆補修工用足場防護工	シート張防護, 板張防護	m2	152. 9	－	－	152. 9	
		交通誘導員B		人日	28	－	－	28	

明賀橋									
上部工 断面修復工面積集計表									
1式当り									
名 称		算 式						数 量	
断面修復工面積									
1. 断面修復工 (左官工法)		・ 断面修復	はつり深さ	50 mm					
		第1径間	桁下	(その1)地覆					
		D-1	A =	0.10	×	0.10	=	0.010	鉄筋露出
		D-2	A =	0.05	×	0.05	=	0.003	鉄筋露出
		D-3	A =	0.05	×	0.05	=	0.003	鉄筋露出
		D-4	A =	0.05	×	0.05	=	0.003	鉄筋露出
		D-5	A =	0.05	×	0.05	=	0.003	鉄筋露出
		D-6	A =	0.05	×	0.05	=	0.003	鉄筋露出
		D-7	A =	0.05	×	0.05	=	0.003	鉄筋露出
		D-8	A =	0.10	×	0.25	=	0.025	鉄筋露出
		D-9	A =	0.05	×	0.05	=	0.003	鉄筋露出
		D-10	A =	0.05	×	0.05	=	0.003	鉄筋露出
		D-11	A =	0.05	×	0.20	=	0.010	うき
					小計	=	0.069		
		第2径間	桁下	(その3)地覆					
		D-1	A =	0.05	×	0.05	=	0.003	鉄筋露出
		D-2	A =	0.05	×	0.05	=	0.003	鉄筋露出
		D-3	A =	0.05	×	0.05	=	0.003	鉄筋露出
		D-4	A =	0.05	×	0.05	=	0.003	鉄筋露出
		D-5	A =	0.05	×	0.05	=	0.003	鉄筋露出
		D-6	A =	0.05	×	0.05	=	0.003	うき
		D-7	A =	0.05	×	0.05	=	0.003	うき
		D-8	A =	0.05	×	0.05	=	0.003	鉄筋露出
		D-9	A =	0.05	×	0.05	=	0.003	鉄筋露出
		D-10	A =	0.10	×	0.30	=	0.030	うき
					小計	=	0.057		
		第3径間	桁下	(その5)地覆					
		D-1	A =	0.05	×	0.05	=	0.003	欠損
		D-2	A =	0.05	×	0.05	=	0.003	鉄筋露出
		D-3	A =	0.05	×	0.05	=	0.003	鉄筋露出
		D-4	A =	0.05	×	0.15	=	0.008	うき
		D-5	A =	0.05	×	0.15	=	0.008	うき
		D-6	A =	0.15	×	0.35	=	0.053	うき
		D-7	A =	0.05	×	0.15	=	0.008	鉄筋露出
					小計	=	0.086		

明賀橋		
上部工 断面修復工面積集計表		
		1式当り
名 称	算 式	数 量
	<p>はつり深さ 50 mm</p> <p>第1径間 桁下 (その1)地覆 <math>A = 0.069</math></p> <p>第2径間 桁下 (その3)地覆 <math>A = 0.057</math></p> <p>第3径間 桁下 (その5)地覆 <math>A = 0.086</math></p> <p>合 計 <math>A = 0.212 \text{ m}^2</math></p>	0.212 m2
	<p>断面修復材 (ポリマーセメントモルタル)</p> <p>施工面積 = 0.212 m2</p> <p>はつり深さ = 50 mm</p>	
	<p>断面修復材数量</p> <p><math>V = 0.212 \times 0.05 = 0.011</math></p>	0.011 m3
2. コンクリート 殻運搬	<p>撤去殻数量</p> <p>上部工 = 0.011</p>	
3. コンクリート 殻処理	<p>撤去重量</p> <p>撤去体積</p> <p>コンクリートの単位体積重量 = 2.35 t/m3</p> <p><math>W = 0.011 \times 2.35 = 0.03</math></p>	0.03 t

明賀橋									
路上 断面修復工面積集計表									
1式当り									
名 称		算 式							数 量
断面修復工面積									
1. 断面修復工 (左官工法)		・断面修復	はつり深さ	50 mm					
		第1径間	橋面	(その2)地覆					
		D-12	A =	0.05	×	0.05	=	0.003	鉄筋露出
		D-13	A =	0.05	×	0.05	=	0.003	鉄筋露出
		D-14	A =	0.05	×	0.10	=	0.005	鉄筋露出
		D-15	A =	0.05	×	0.15	=	0.008	鉄筋露出
		D-16	A =	0.05	×	0.10	=	0.005	鉄筋露出
		D-17	A =	0.05	×	0.10	=	0.005	鉄筋露出
		D-18	A =	0.05	×	0.10	=	0.005	鉄筋露出
		D-19	A =	0.05	×	0.15	=	0.008	鉄筋露出
		D-20	A =	0.05	×	0.05	=	0.003	鉄筋露出
		D-21	A =	0.10	×	0.10	=	0.010	鉄筋露出
		D-22	A =	0.05	×	0.10	=	0.005	鉄筋露出
		D-23	A =	0.05	×	0.15	=	0.008	鉄筋露出
		D-24	A =	0.05	×	0.15	=	0.008	鉄筋露出
		D-25	A =	0.10	×	0.15	=	0.015	欠損
		D-26	A =	0.10	×	0.15	=	0.015	欠損
		D-27	A =	0.05	×	0.05	=	0.003	欠損
					小計	=	0.109		
		第2径間	橋面	(その4)地覆					
		D-1	A =	0.10	×	0.10	=	0.010	欠損
		D-2	A =	0.10	×	0.30	=	0.030	欠損
		D-3	A =	0.10	×	0.10	=	0.010	欠損
		D-4	A =	0.10	×	0.15	=	0.015	欠損
		D-5	A =	0.10	×	0.20	=	0.020	欠損
		D-6	A =	0.10	×	0.10	=	0.010	欠損
		D-7	A =	0.10	×	0.15	=	0.015	欠損
					小計	=	0.110		
		第3径間	橋面	(その6)地覆					
		D-1	A =	0.05	×	0.15	=	0.008	鉄筋露出
		D-2	A =	0.05	×	0.10	=	0.005	鉄筋露出
		D-3	A =	0.10	×	0.20	=	0.020	欠損
					小計	=	0.033		

路上 断面修復工面積集計表

1式当り

名 称	算 式	数 量
	<div>はつり深さ 50 mm</div> <div>第1径間 橋面 (その2)地覆 A = 0.109</div> <div>第2径間 橋面 (その4)地覆 A = 0.110</div> <div>第3径間 橋面 (その6)地覆 A = 0.033</div> <div>合 計 A = 0.252 m2</div>	0.252 m2
	<div>断面修復材 (ポリマーセメントモルタル)</div> <div>施工面積 = 0.252 m2</div> <div>はつり深さ = 50 mm</div>	
	<div>断面修復材数量</div> <div>V = 0.252 × 0.05 = 0.013</div>	0.013 m3
2. コンクリート 殻運搬	<div>撤去殻数量</div> <div>上部工 = 0.013</div>	
3. コンクリート 殻処理	<div>撤去重量</div> <div>撤去体積</div> <div>コンクリートの単位体積重量 = 2.35 t/m3</div> <div>W = 0.013 × 2.35 = 0.03</div>	0.03 t

明賀橋										
上部工　ひびわれ補修工										
1式当り										
名　　称		算　　　式						数　　量		
ひびわれ補修工		<p>ひびわれ注入材（エポキシ樹脂注入材２種）</p> <p>ひびわれ深さ 120 mm</p> <p>注入材のロス率は 37 %とする。（単位重量 1100 kg/m3 ）</p> <p style="text-align: center;">W = 幅 × 延長 × 深さ × 1100×（ 1 + 0.37 ）</p> <p>シール材は断面 30mm × 2 mm 角と想定し、ロス率は 37 %とする。</p> <p style="text-align: center;">（単位重量 1700 kg/m3 ）</p> <p style="text-align: center;">W = 0.03 × 0.002 × 延長 × 1700 ×（ 1 + 0.37 ）</p> <p>注入器は 250 mm 間隔とする。</p>								
1. 注入工										
損傷位置		損傷範囲		注入材		シール材		注入器		
		幅 mm	延長 mm	深さ mm	体積 m3	質量 kg	延長 m	質量 kg	個	
2径間(桁下面・地覆)										
H1		0.30	500	120	0.000018	0.02	0.50	0.05	2	
計					0.000018	0.02	0.50	0.05	2	
2径間(桁下面・地覆) 合計					0.000018	0.02	0.50	0.05	2	
※シール材の断面および単位体積重量、注入材の単位体積重量はアイカ工業製品 使用時での値で算出している（カタログ参照）。										

明賀橋

上部工 ひびわれ補修工

1式当り

名 称	算 式	数 量
	<div>・ ひびわれ注入工延長</div> <div><div>2径間(桁下面・地覆)</div><div>L = 0.50</div></div> <div>合 計 L = 0.50 m</div>	0.50 m
	<div>・ ひびわれ注入材（エポキシ樹脂注入材2種）</div> <div><div>2径間(桁下面・地覆)</div><div>W = 0.02</div></div> <div>合 計 W = 0.02 kg</div>	ロス率含まない 0.02 kg
	<div>・ シール材</div> <div><div>2径間(桁下面・地覆)</div><div>W = 0.05</div></div> <div>合 計 W = 0.05 kg</div>	ロス率含まない 0.05 kg
	<div>・ 注入器</div> <div><div>2径間(桁下面・地覆)</div><div>N = 2</div></div> <div>合 計 N = 2 個</div>	2 個

明賀橋	路上 ひびわれ補修工	1式当り
-----	------------	------

1式当り

名 称	算 式								数 量
ひびわれ補修工  1. 注入工	ひびわれ注入材（エポキシ樹脂注入材 2 種）  ひびわれ深さ 120 mm  注入材のロス率は 37 %とする。（単位重量 1100 kg/m3 ）  W = 幅 × 延長 × 深さ × 1100×（ 1 + 0.37 ）  シール材は断面 30mm × 2 mm 角と想定し、ロス率は 37 %とする。  （単位重量 1700 kg/m3 ）  W = 0.03 × 0.002 × 延長 × 1700 ×（ 1 + 0.37 ）  注入器は 250 mm 間隔とする。								
	損傷位置	損傷範囲			注入材		シール材		注入器  個
		幅 mm	延長 mm	深さ mm	体積 m3	質量 kg	延長 m	質量 kg	
	1径間(地覆)								
	H1	0.20	1000	120	0.000024	0.03	1.00	0.10	4
	計				0.000024	0.03	1.00	0.10	4
	1径間(地覆) 合計				0.000024	0.03	1.00	0.10	4
	損傷位置	損傷範囲			注入材		シール材		注入器  個
		幅 mm	延長 mm	深さ mm	体積 m3	質量 kg	延長 m	質量 kg	
	2径間(地覆)								
	H1	0.20	300	120	0.000007	0.01	0.30	0.03	2
	計				0.000007	0.01	0.30	0.03	2
	2径間(地覆) 合計				0.000007	0.01	0.30	0.03	2
	※シール材の断面および単位体積重量、注入材の単位体積重量はアイカ工業製品 使用時での値で算出している（ヒアリング）。								



明賀橋

路上 ひびわれ補修工

1式当り

名 称	算 式								数 量
ひびわれ補修工									
	損傷 位置	損傷範囲			注入材		シール材		注入器  個
		幅 mm	延長 mm	深さ mm	体積 m3	質量 kg	延長 m	質量 kg	
	3径間(地覆)遊離石灰								
	Y1	0.20	200	120	0.000005	0.01	0.20	0.02	1
	Y2	0.20	550	120	0.000013	0.01	0.55	0.06	3
	Y3	0.20	300	120	0.000007	0.01	0.30	0.03	2
	Y4	0.20	200	120	0.000005	0.01	0.20	0.02	1
	Y5	0.20	200	120	0.000005	0.01	0.20	0.02	1
	Y6	0.20	200	120	0.000005	0.01	0.20	0.02	1
	Y7	0.20	200	120	0.000005	0.01	0.20	0.02	1
	Y8	0.20	1300	120	0.000031	0.03	1.30	0.13	6
	Y9	0.20	350	120	0.000008	0.01	0.35	0.04	2
	Y10	0.20	200	120	0.000005	0.01	0.20	0.02	1
	Y11	0.20	400	120	0.000010	0.01	0.40	0.04	2
	Y12	0.20	200	120	0.000005	0.01	0.20	0.02	1
	Y13	0.20	300	120	0.000007	0.01	0.30	0.03	2
	Y14	0.20	300	120	0.000007	0.01	0.30	0.03	2
	計				0.000118	0.16	4.90	0.50	26
	3径間(地覆)遊離石灰 合計				0.000118	0.16	4.90	0.50	26

明賀橋		
路上 ひびわれ補修工		
		1式当り
名 称	算 式	数 量
	・ ひびわれ注入工延長 1径間(地覆)                    L =    1.00 2径間(地覆)                    L =    0.30 3径間(地覆)遊離石灰        L =    4.90 ..... 合 計                                L =    6.20 m	6.20    m
	・ ひびわれ注入材（エポキシ樹脂注入材2種） 1径間(地覆)                    W =    0.03 2径間(地覆)                    W =    0.01 3径間(地覆)遊離石灰        W =    0.16 ..... 合 計                                W =    0.20 kg	ロス率含まない 0.20    kg
	・ シール材 1径間(地覆)                    W =    0.10 2径間(地覆)                    W =    0.03 3径間(地覆)遊離石灰        W =    0.50 ..... 合 計                                W =    0.63 kg	ロス率含まない 0.63    kg
	・ 注入器 1径間(地覆)                    N =        4 2径間(地覆)                    N =        2 3径間(地覆)遊離石灰        N =      26 ..... 合 計                                N =      32 個	32    個

明賀橋

下部工ひびわれ補修工

1式当り

名 称	算 式								数 量
ひびわれ補修工 1. 注入工	ひびわれ注入材（エポキシ樹脂注入材 1 種）  ひびわれ深さ 120 mm  注入材のロス率は 37 % とする。（単位重量 1200 kg/m3 ）  W = 幅 × 延長 × 深さ × 1200 × （ 1 + 0.37 ）  シーリング材は断面 30mm × 2 mm 角と想定し、ロス率は 37 % とする。  （単位重量 1700 kg/m3 ）  W = 0.03 × 0.002 × 延長 × 1700 × （ 1 + 0.37 ）  注入器は 250 mm 間隔とする。								
	損傷位置	損傷範囲			注入材		シーリング材		注入器 個
		幅 mm	延長 mm	深さ mm	体積 m3	質量 kg	延長 m	質量 kg	
	A1橋台								
	H1	0.20	350	120	0.000008	0.01	0.35	0.04	2
	H2	0.20	500	120	0.000012	0.01	0.50	0.05	2
	H3	0.20	450	120	0.000011	0.01	0.45	0.05	2
	H4	0.20	400	120	0.000010	0.01	0.40	0.04	2
	H5	0.20	600	120	0.000014	0.02	0.60	0.06	3
	H6	0.30	900	120	0.000032	0.04	0.90	0.09	4
	H7	0.20	400	120	0.000010	0.01	0.40	0.04	2
	H8	0.20	700	120	0.000017	0.02	0.70	0.07	3
	H9	0.20	750	120	0.000018	0.02	0.75	0.08	3
	H10	0.25	250	120	0.000008	0.01	0.25	0.03	1
	H11	0.20	250	120	0.000006	0.01	0.25	0.03	1
	H12	0.20	200	120	0.000005	0.01	0.20	0.02	1
	H13	0.20	500	120	0.000012	0.01	0.50	0.05	2
	H14	0.20	400	120	0.000010	0.01	0.40	0.04	2
	H15	0.20	150	120	0.000004	0.00	0.15	0.02	1
	H16	0.20	600	120	0.000014	0.02	0.60	0.06	3
	H17	0.20	300	120	0.000007	0.01	0.30	0.03	2
	H18	0.20	500	120	0.000012	0.01	0.50	0.05	2
	H19	0.20	400	120	0.000010	0.01	0.40	0.04	2
	H20	0.20	250	120	0.000006	0.01	0.25	0.03	1
	H21	0.20	250	120	0.000006	0.01	0.25	0.03	1
	H22	0.20	450	120	0.000011	0.01	0.45	0.05	2
	H23	0.20	500	120	0.000012	0.01	0.50	0.05	2
	計				0.000255	0.29	10.05	1.05	46
	A1橋台 合計				0.000255	0.29	10.05	1.05	46

明賀橋

下部工ひびわれ補修工

1式当り

名 称	算 式								数 量
ひびわれ補修工									
	損傷位置	損傷範囲			注入材		シール材		注入器  個
		幅 mm	延長 mm	深さ mm	体積 m3	質量 kg	延長 m	質量 kg	
	A2橋台								
	H1	0.30	400	120	0.000014	0.02	0.40	0.04	2
	H2	0.40	300	120	0.000014	0.02	0.30	0.03	2
	H3	0.30	300	120	0.000011	0.01	0.30	0.03	2
	H4	0.20	200	120	0.000005	0.01	0.20	0.02	1
	H5	0.20	500	120	0.000012	0.01	0.50	0.05	2
	H6	0.40	500	120	0.000024	0.03	0.50	0.05	2
	H7	0.30	350	120	0.000013	0.02	0.35	0.04	2
	計				0.000093	0.12	2.55	0.26	13
	A2橋台 合計				0.000093	0.12	2.55	0.26	13
	損傷位置	損傷範囲			注入材		シール材		注入器  個
		幅 mm	延長 mm	深さ mm	体積 m3	質量 kg	延長 m	質量 kg	
	P1橋脚								
	H1	0.20	700	120	0.000017	0.02	0.70	0.07	3
	H2	0.20	650	120	0.000016	0.02	0.65	0.07	3
	H3	0.20	550	120	0.000013	0.02	0.55	0.06	3
H4	0.20	800	120	0.000019	0.02	0.80	0.08	4	
H5	0.20	650	120	0.000016	0.02	0.65	0.07	3	
H6	0.20	600	120	0.000014	0.02	0.60	0.06	3	
H7	0.20	500	120	0.000012	0.01	0.50	0.05	2	
H8	0.20	300	120	0.000007	0.01	0.30	0.03	2	
H9	0.20	150	120	0.000004	0.00	0.15	0.02	1	
H10	0.20	250	120	0.000006	0.01	0.25	0.03	1	
H11	0.20	350	120	0.000008	0.01	0.35	0.04	2	
H12	0.20	500	120	0.000012	0.01	0.50	0.05	2	
H13	0.20	600	120	0.000014	0.02	0.60	0.06	3	
H14	0.20	400	120	0.000010	0.01	0.40	0.04	2	
H15	0.20	500	120	0.000012	0.01	0.50	0.05	2	
H16	0.20	200	120	0.000005	0.01	0.20	0.02	1	
H17	0.20	350	120	0.000008	0.01	0.35	0.04	2	
H18	0.20	400	120	0.000010	0.01	0.40	0.04	2	
計				0.000203	0.24	8.45	0.88	41	
P1橋脚 合計				0.000203	0.24	8.45	0.88	41	

明賀橋	下部工ひびわれ補修工	1式当り
-----	------------	------

明賀橋	下部工ひびわれ補修工	1式当り
-----	------------	------

明賀橋	下部工ひびわれ補修工	1式当り
-----	------------	------

名 称		算 式							数 量	
ひびわれ補修工										
	損傷位置	損傷範囲			注入材		シール材		注入器 個	
		幅 mm	延長 mm	深さ mm	体積 m3	質量 kg	延長 m	質量 kg		
	P2橋脚									
	H1	0.30	900	120	0.000032	0.04	0.90	0.09	4	
	H2	0.20	150	120	0.000004	0.00	0.15	0.02	1	
	H3	0.20	150	120	0.000004	0.00	0.15	0.02	1	
	H4	0.20	800	120	0.000019	0.02	0.80	0.08	4	
	H5	0.50	1900	120	0.000114	0.14	1.90	0.19	8	
	H6	0.30	950	120	0.000034	0.04	0.95	0.10	4	
	H7	0.20	400	120	0.000010	0.01	0.40	0.04	2	
	H8	0.20	500	120	0.000012	0.01	0.50	0.05	2	
	H9	0.40	800	120	0.000038	0.05	0.80	0.08	4	
	計				0.000267	0.31	6.55	0.67	30	
	P2橋脚 合計				0.000267	0.31	6.55	0.67	30	

明賀橋		
下部工ひびわれ補修工		
		1式当り
名 称	算 式	数 量
	<p>・ ひびわれ注入工延長</p> <p>A1橋台 L = 10.05</p> <p>A2橋台 L = 2.55</p> <p>P1橋脚 L = 8.45</p> <p>P2橋脚 L = 6.55</p> <hr/> <p>合 計 L = 27.60 m</p>	27.60 m
	<p>・ ひびわれ注入材（エポキシ樹脂注入材 1 種）</p> <p>A1橋台 W = 0.29</p> <p>A2橋台 W = 0.12</p> <p>P1橋脚 W = 0.24</p> <p>P2橋脚 W = 0.31</p> <hr/> <p>合 計 W = 0.96 kg</p>	ロス率含まない 0.96 kg
	<p>・ シール材</p> <p>A1橋台 W = 1.05</p> <p>A2橋台 W = 0.26</p> <p>P1橋脚 W = 0.88</p> <p>P2橋脚 W = 0.67</p> <hr/> <p>合 計 W = 2.86 kg</p>	ロス率含まない 2.86 kg
	<p>・ 注入器</p> <p>A1橋台 N = 46</p> <p>A2橋台 N = 13</p> <p>P1橋脚 N = 41</p> <p>P2橋脚 N = 30</p> <hr/> <p>合 計 N = 130 個</p>	130 個
<p>※シール材の断面および単位体積重量、注入材の単位体積重量はアイカ工業製品 使用時での値で算出している（ヒアリング）。</p>		

明賀橋

下部工ひびわれ充填工

1式当り

名 称	算 式	数 量																														
ひびわれ充填工																																
1. 充填工	<p>ひびわれ充填材（可とう性エポキシ樹脂）</p> <p>カット幅 10 mm</p> <p>カット深さ 10 mm</p> <p>充填材のロス率は 20 %とする。（単位重量 1300 kg/m3 ）</p> <p>V = 幅 × 深さ × 延長</p> <p>W = 幅 × 深さ × 延長 × 1300×（ 1 + 0.2 ）</p> <table><tr><th rowspan="2">損傷 位置</th><th colspan="2">損傷範囲</th><th colspan="2">充填材</th></tr><tr><th>幅 mm</th><th>延長 mm</th><th>体積 m3</th><th>質量 kg</th></tr><tr><td colspan="5">P1橋脚</td></tr><tr><td>Hj1</td><td>1.00</td><td>350</td><td>0.000035</td><td>0.05</td></tr><tr><td colspan="2">計</td><td>350</td><td>0.000035</td><td>0.05</td></tr><tr><td>P1橋脚</td><td colspan="2">合 計</td><td>350</td><td>0.000035</td><td>0.05</td></tr></table>	損傷 位置	損傷範囲		充填材		幅 mm	延長 mm	体積 m3	質量 kg	P1橋脚					Hj1	1.00	350	0.000035	0.05	計		350	0.000035	0.05	P1橋脚	合 計		350	0.000035	0.05	
損傷 位置	損傷範囲		充填材																													
	幅 mm	延長 mm	体積 m3	質量 kg																												
P1橋脚																																
Hj1	1.00	350	0.000035	0.05																												
計		350	0.000035	0.05																												
P1橋脚	合 計		350	0.000035	0.05																											

明賀橋

下部工ひびわれ充填工

1式当り

名 称	算 式	数 量
	<div>・ カッター工延長</div> <div>P1橋脚L = 0.35</div> <div></div> <div>合 計L = 0.35 m</div>	0.35 m
	<div>・ ひびわれ充填材（可とう性エポキシ樹脂）</div> <div>体積</div> <div>P1橋脚V = 0.00004</div> <div></div> <div>合 計V = 0.00004 m3</div>	0.00004 m3
	<div>重量</div> <div>P1橋脚W = 0.05</div> <div></div> <div>合 計W = 0.05 kg</div>	ロス率含まない 0.05 kg



明賀橋											
下部工 コンクリート打設工面積集計表											
1式当り											
名 称		算 式						数 量			
1. チッピング面積明細		・ チッピング									
		チッピング 深さ						50 mm			
		下部工 P1橋脚 (その11)基礎									
		D-1	A =	$(2.02+4.00) \times 1.357/2$		=	4.085	洗堀			
		D-2	A =	$(1.92+4.40) \times 1.116/2$		=	3.527	洗堀			
		D-3	A =	$(2.02+4.00) \times 1.357/2$		=	4.085	洗堀			
		D-4	A =	$(1.92+4.40) \times 1.116/2$		=	3.527	洗堀			
		D-5	A =	$2.02 \times 1.92 - 0.71 \times 0.71 \times \pi$		=	2.295	洗堀			
		合計						=	17.519	m2	
		2. コンクリート打設工面積明細		・ コンクリート打設							
打設高						150 mm					
下部工 P1橋脚 (その1)基礎											
24-8-25(20)											
D-1	A =						4.085	洗堀			
D-2	A =						3.527	洗堀			
D-3	A =						4.085	洗堀			
D-4	A =						3.527	洗堀			
D-5	A =						2.295	洗堀			
合計						=	17.519	m2			
V =						17.519	×	0.15	=	2.628	m3

明賀橋											
下部工 コンクリート打設工面積集計表											
1式当り											
名 称		算 式						数 量			
1. チッピング面積明細		・ チッピング									
		チッピング 深さ						50 mm			
		下部工 P1橋脚 (その11)基礎									
		D-1	A =	$(2.02+4.00) \times 1.357/2$		=	4.085	洗堀			
		D-2	A =	$(1.92+4.40) \times 1.116/2$		=	3.527	洗堀			
		D-3	A =	$(2.02+4.00) \times 1.357/2$		=	4.085	洗堀			
		D-4	A =	$(1.92+4.40) \times 1.116/2$		=	3.527	洗堀			
		D-5	A =	$2.02 \times 1.92 - 0.71 \times 0.71 \times \pi$		=	2.295	洗堀			
		合計						=	17.519	m2	
		2. コンクリート打設工面積明細		・ コンクリート打設							
打設高						150 mm					
下部工 P1橋脚 (その1)基礎											
24-8-25(20)											
D-1	A =						4.085	洗堀			
D-2	A =						3.527	洗堀			
D-3	A =						4.085	洗堀			
D-4	A =						3.527	洗堀			
D-5	A =						2.295	洗堀			
合計						=	17.519	m2			
V =						17.519	×	0.15	=	2.628	m3

明賀橋											
下部工 コンクリート打設工面積集計表											
1式当り											
名 称		算 式						数 量			
1. チッピング面積明細		・ チッピング									
		チッピング 深さ						50 mm			
		下部工 P1橋脚 (その11)基礎									
		D-1	A =	$(2.02+4.00) \times 1.357/2$		=	4.085	洗堀			
		D-2	A =	$(1.92+4.40) \times 1.116/2$		=	3.527	洗堀			
		D-3	A =	$(2.02+4.00) \times 1.357/2$		=	4.085	洗堀			
		D-4	A =	$(1.92+4.40) \times 1.116/2$		=	3.527	洗堀			
		D-5	A =	$2.02 \times 1.92 - 0.71 \times 0.71 \times \pi$		=	2.295	洗堀			
		合計						=	17.519	m2	
		2. コンクリート打設工面積明細		・ コンクリート打設							
打設高						150 mm					
下部工 P1橋脚 (その1)基礎											
24-8-25(20)											
D-1	A =						4.085	洗堀			
D-2	A =						3.527	洗堀			
D-3	A =						4.085	洗堀			
D-4	A =						3.527	洗堀			
D-5	A =						2.295	洗堀			
合計						=	17.519	m2			
V =						17.519	×	0.15	=	2.628	m3

[illegible]

明賀橋		
下部工 コンクリート打設工面積集計表		
		1式当り
名 称	算 式	数 量
3. チップング面積	チップング深さ 50 mm 下部工 P1橋脚 (その1)基礎 $A = 17.519$ 合 計 $A = 17.519 \text{ m}^2$	17.519 m2
4. 型枠	$A1 = (4.000 + 4.400) \times 2 \times 0.164 = 2.755$ $A2 = (4.085 + 3.527) \times 2 = 15.224$ $\text{合計} = 17.979$	17.979 m2
5. 鉄筋	添え筋 D16 (SD345) $W = \frac{L(m) \times (kg/m) \times \text{本}}{1000} = \frac{2.210 \times 1.56 \times 1}{1000} = 3.4$ 合 計 3.4 kg	3.4 kg
6. コンクリート 殻運搬	撤去殻数量 チップング殻 $V = 17.519 \times 0.05 = 0.876 \text{ m}^3$	0.876 m3
7. コンクリート 殻処理	撤去重量 撤去体積 コンクリートの単位体積重量 $= 2.35 \text{ t/m}^3$ $W = 0.876 \times 2.35 = 2.06$	2.06 t

明賀橋			1式当り	
支 承 補 修 工				
名 称	算 式	数 量		
支 承 被 覆 工	・ クロロプレンゴム			
	数量(基)			
	A1橋台 N = 7	= 7 基		
	P1(起点側) N = 7	= 7 基		
	P1(終点側) N = 7	= 7 基		
	P2(起点側) N = 7	= 7 基		
	P2(終点側) N = 6	= 6 基		
	A2橋台 N = 6	= 6 基		
	合計	40 基	40 基	
	面積			
	A1橋台 A = ( 0.250 + 0.200 ) × 2			
	× 0.020 × 7	= 0.126 m2		
	P1(起点側) A = ( 0.250 + 0.200 ) × 2			
	× 0.020 × 7	= 0.126 m2		
	P1(終点側) A = ( 0.250 + 0.200 ) × 2			
	× 0.020 × 7	= 0.126 m2		
	P2(起点側) A = ( 0.250 + 0.200 ) × 2			
	× 0.045 × 7	= 0.284 m2		
	P2(終点側) A = ( 0.300 + 0.200 ) × 2			
	× 0.020 × 6	= 0.120 m2		
	A2橋台 A = ( 0.300 + 0.200 ) × 2			
	× 0.045 × 6	= 0.270 m2		
	合計	= 1.052 m2	1.052 m2	
	集計			
		支 承 被 覆 工 基数	被 覆 面 積 m2	
A1橋台	7	0.126		
P1(起点側)	7	0.126		
P1(終点側)	7	0.126		
P2(起点側)	7	0.284		
P2(終点側)	6	0.120		
A2橋台	6	0.270		
合計	40	1.052	40 基 1.052 m2	

明賀橋			1式当り	
支 承 補 修 工				
名 称	算 式		数 量	
支 承 被 覆 工	・ クロロプレンゴム			
	数量(基)			
	A1橋台	N = 7	= 7	基
	P1(起点側)	N = 7	= 7	基
	P1(終点側)	N = 7	= 7	基
	P2(起点側)	N = 7	= 7	基
	P2(終点側)	N = 6	= 6	基
	A2橋台	N = 6	= 6	基
	合計		40	基
	面積			
	A1橋台	A = ( 0.250 + 0.200 ) × 2 × 0.020 × 7	= 0.126	m2
	P1(起点側)	A = ( 0.250 + 0.200 ) × 2 × 0.020 × 7	= 0.126	m2
	P1(終点側)	A = ( 0.250 + 0.200 ) × 2 × 0.020 × 7	= 0.126	m2
	P2(起点側)	A = ( 0.250 + 0.200 ) × 2 × 0.045 × 7	= 0.284	m2
	P2(終点側)	A = ( 0.300 + 0.200 ) × 2 × 0.020 × 6	= 0.120	m2
	A2橋台	A = ( 0.300 + 0.200 ) × 2 × 0.045 × 6	= 0.270	m2
	合計		= 1.052	m2
	集計			
		支承被覆工 基数	被覆面積 m2	
	A1橋台	7	0.126	
	P1(起点側)	7	0.126	
	P1(終点側)	7	0.126	
	P2(起点側)	7	0.284	
	P2(終点側)	6	0.120	
	A2橋台	6	0.270	
合計	40	1.052		
		40 基	1.052 m2	

明賀橋			1式当り	
支 承 補 修 工				
名 称	算 式		数 量	
支 承 被 覆 工	・ クロロプレンゴム			
	数量(基)			
	A1橋台	N = 7	= 7	基
	P1(起点側)	N = 7	= 7	基
	P1(終点側)	N = 7	= 7	基
	P2(起点側)	N = 7	= 7	基
	P2(終点側)	N = 6	= 6	基
	A2橋台	N = 6	= 6	基
	合計		40	基
	面積			
	A1橋台	A = ( 0.250 + 0.200 ) × 2 × 0.020 × 7	= 0.126	m2
	P1(起点側)	A = ( 0.250 + 0.200 ) × 2 × 0.020 × 7	= 0.126	m2
	P1(終点側)	A = ( 0.250 + 0.200 ) × 2 × 0.020 × 7	= 0.126	m2
	P2(起点側)	A = ( 0.250 + 0.200 ) × 2 × 0.045 × 7	= 0.284	m2
	P2(終点側)	A = ( 0.300 + 0.200 ) × 2 × 0.020 × 6	= 0.120	m2
	A2橋台	A = ( 0.300 + 0.200 ) × 2 × 0.045 × 6	= 0.270	m2
	合計		= 1.052	m2
	集計			
		支承被覆工 基数	被覆面積 m2	
	A1橋台	7	0.126	
	P1(起点側)	7	0.126	
	P1(終点側)	7	0.126	
	P2(起点側)	7	0.284	
	P2(終点側)	6	0.120	
	A2橋台	6	0.270	
合計	40	1.052		
		40 基	1.052 m2	

明賀橋			1式当り	
支 承 補 修 工				
名 称	算 式			数 量
支 承 被 覆 工	・ クロロプレンゴム			
	数量(基)			
	A1橋台	N = 7	= 7 基	
	P1(起点側)	N = 7	= 7 基	
	P1(終点側)	N = 7	= 7 基	
	P2(起点側)	N = 7	= 7 基	
	P2(終点側)	N = 6	= 6 基	
	A2橋台	N = 6	= 6 基	
	合計			40 基
	面積			
	A1橋台	A = ( 0.250 + 0.200 ) × 2 × 0.020 × 7 = 0.126 m2		
	P1(起点側)	A = ( 0.250 + 0.200 ) × 2 × 0.020 × 7 = 0.126 m2		
	P1(終点側)	A = ( 0.250 + 0.200 ) × 2 × 0.020 × 7 = 0.126 m2		
	P2(起点側)	A = ( 0.250 + 0.200 ) × 2 × 0.045 × 7 = 0.284 m2		
	P2(終点側)	A = ( 0.300 + 0.200 ) × 2 × 0.020 × 6 = 0.120 m2		
	A2橋台	A = ( 0.300 + 0.200 ) × 2 × 0.045 × 6 = 0.270 m2		
	合計			1.052 m2
	集計			
		支 承 被 覆 工 基数	被 覆 面 積 m2	
	A1橋台	7	0.126	
	P1(起点側)	7	0.126	
	P1(終点側)	7	0.126	
	P2(起点側)	7	0.284	
	P2(終点側)	6	0.120	
	A2橋台	6	0.270	
合計	40	1.052	40 基 1.052 m2	

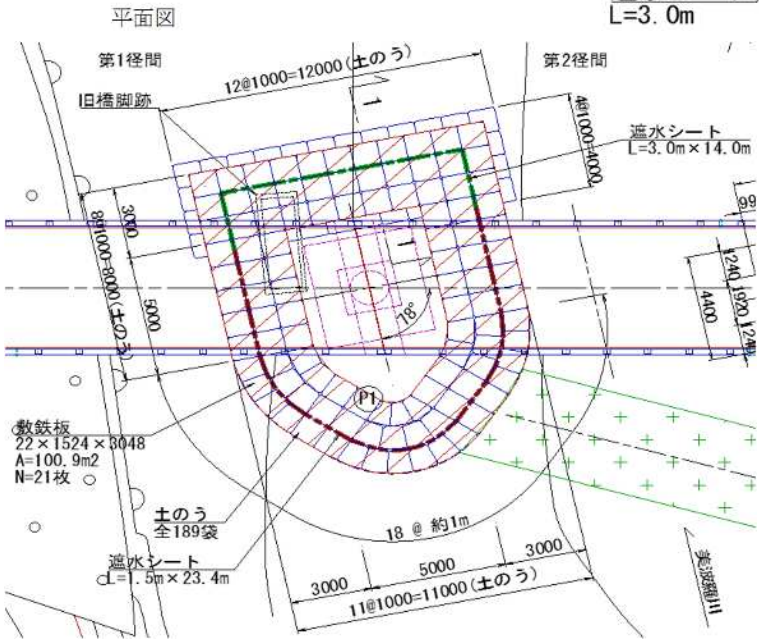
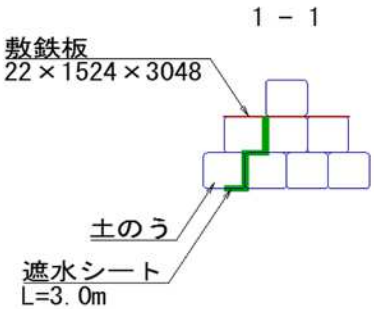
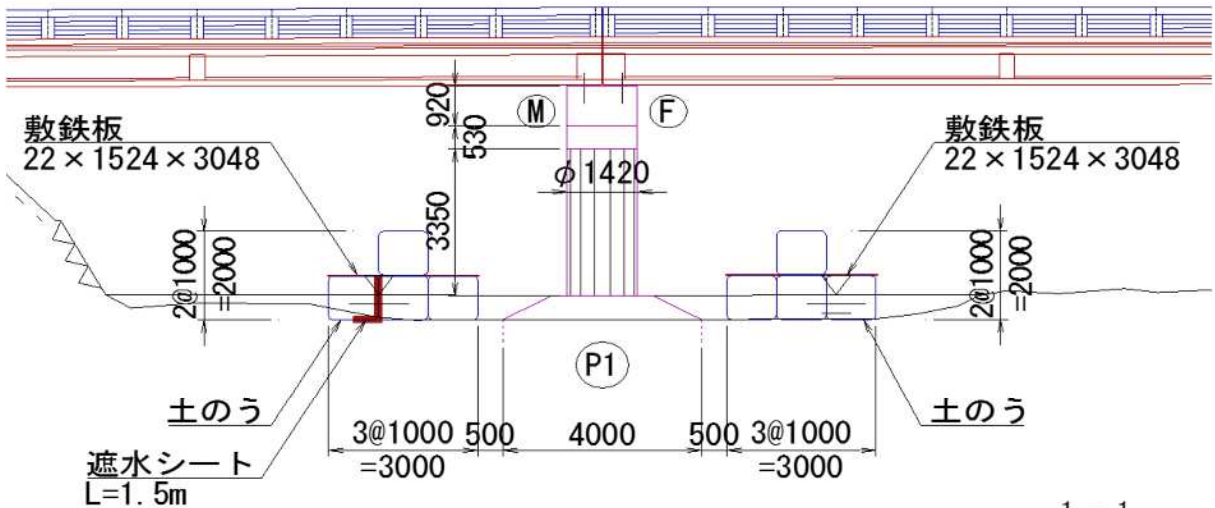
明賀橋		
仮設工 大型土のう		
		1式当り
名 称	算 式	数 量
仮設工		
1. 大型土のう	(1) 仮設工(大型土のう 1000×1000×1000) 1段目 n1= 48 袋 2段目 n2= 106 袋 3段目 n3= 35 袋 <hr/> N= 189 袋 (補足土量：V=189m3)	189 袋
2. 遮水シート	(1) 遮水シート (1) L=1.5m×23.4m A1= 1.500 × 23.40 = 35.10 (2) L=3.0m×14.0m A1= 3.000 × 14.00 = 42.00 <hr/> 合計	35.1 m2 42.0 m2 <hr/> 77.1 m2

明賀橋

仮設工 大型土のう

1式当り

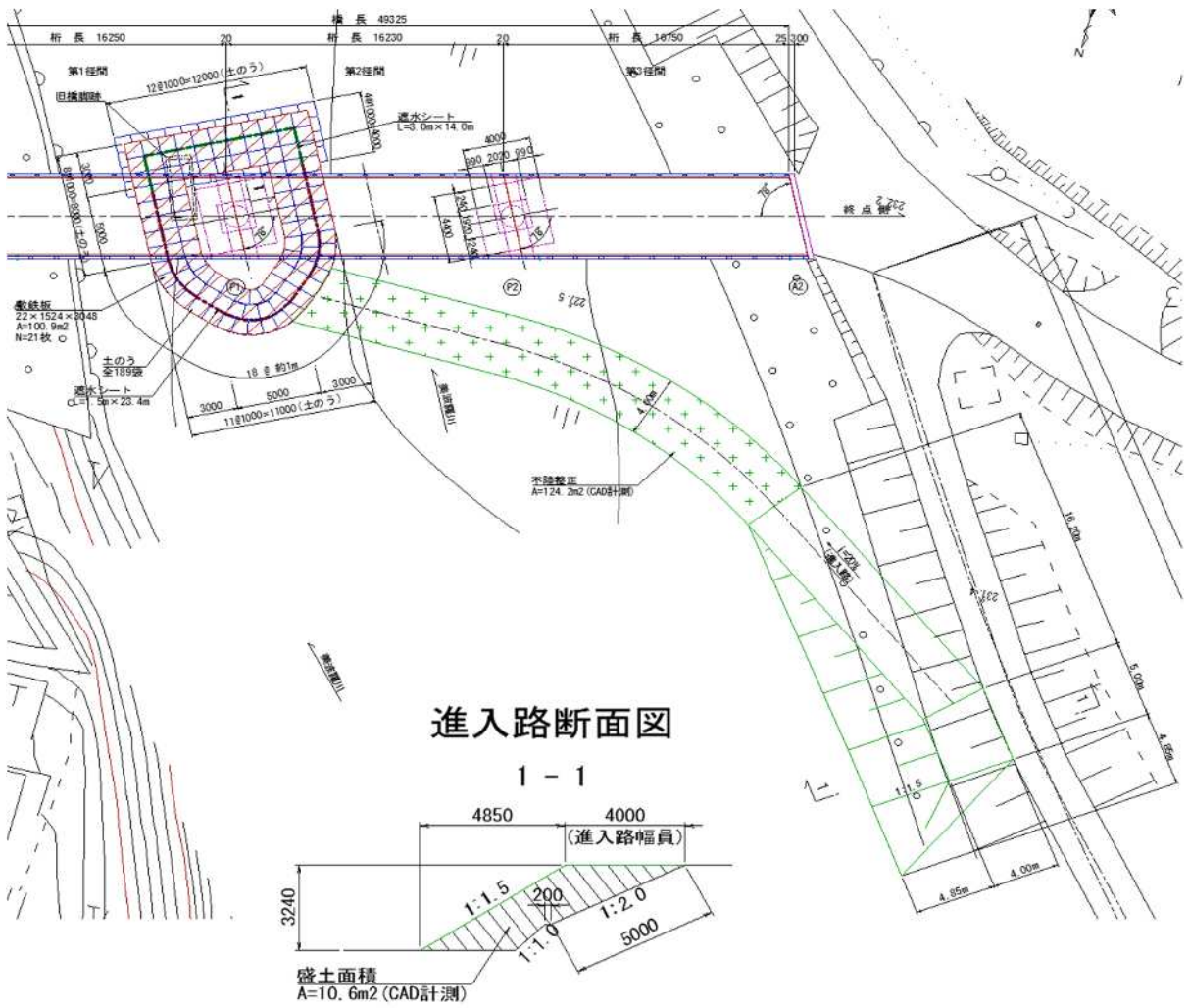
名 称	算 式	数 量
3. 数量根拠	根拠図  側面図	





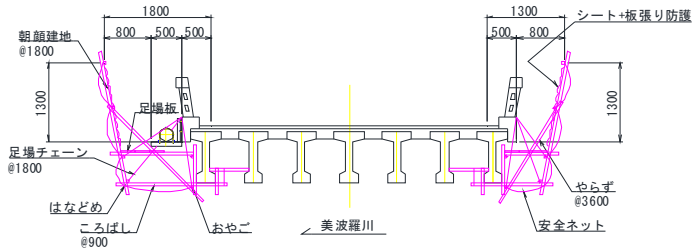
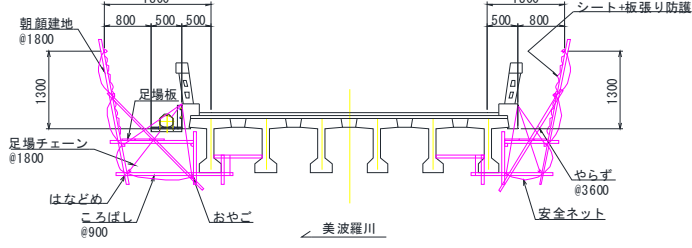
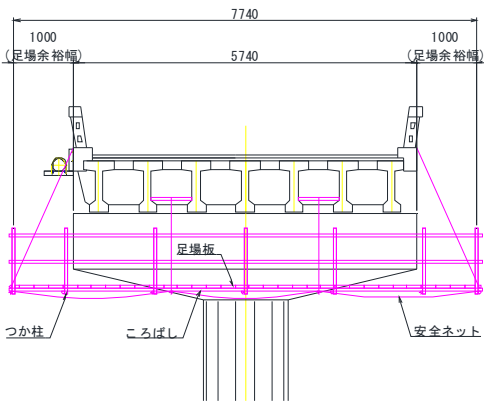
名 称	算 式	数 量																								
仮設工																										
1. 敷鉄板	<p>(1) 仮設工(敷鉄板)</p> <p>敷鉄板</p> <p>22×1524×3048                      1枚当たり    W=    802    kg</p> <p>敷設面積</p> <p>A=    100.9            (CAD計測)                      =    100.9            m2</p> <p>N=    100.9    /(   1.524    ×   3.048    )                      =    21            枚</p> <p>W=    802    ×   21                      =    16842            kg</p> <p>16.8    t</p>																									
2. 数量根拠	<p>根拠図</p> <p><b>敷鉄板</b></p> <p>22×1524×3048 : 21枚</p> <p>敷鉄板面積 A=100.9m2 (CAD計測)</p> <p>敷鉄板枚数 N=100.9m2/(1.524×3.048) =21枚</p>																									
	<table><tr><td>供用日数</td><td>数量</td><td>日当り施工量</td><td>作業日数(×1.7)</td></tr><tr><td>大型土のう設置</td><td>48 袋</td><td>86 袋</td><td>1</td></tr><tr><td>大型土のう撤去</td><td>48 袋</td><td>144 袋</td><td>1</td></tr><tr><td>コンクリート打設工</td><td>(工程表より)</td><td></td><td>15</td></tr><tr><td>敷鉄板設置・撤去</td><td>(工程表より)</td><td></td><td>2</td></tr><tr><td></td><td></td><td>合計</td><td>19 日</td></tr></table>	供用日数	数量	日当り施工量	作業日数(×1.7)	大型土のう設置	48 袋	86 袋	1	大型土のう撤去	48 袋	144 袋	1	コンクリート打設工	(工程表より)		15	敷鉄板設置・撤去	(工程表より)		2			合計	19 日	
供用日数	数量	日当り施工量	作業日数(×1.7)																							
大型土のう設置	48 袋	86 袋	1																							
大型土のう撤去	48 袋	144 袋	1																							
コンクリート打設工	(工程表より)		15																							
敷鉄板設置・撤去	(工程表より)		2																							
		合計	19 日																							

名 称	算 式	数 量
仮設工		
1. 進入路	(1) 進入路盛土  $v1 = ( 0 + 10.6 ) / 2 \times 16.20 = 85.9 \text{ m}^3$ $v2 = ( 10.6 + 10.6 ) / 2 \times 5.00 = 53.0 \text{ m}^3$ $v3 = ( 10.6 + 0.0 ) / 2 \times 4.85 = 25.7 \text{ m}^3$ $\text{合計 } V = 164.6 \text{ m}^3$ (2) 不陸整正 $A = 124.2 \text{ (CAD計測)} = 124.2 \text{ m}^2$	164.6 m <sup>3</sup>          124.2 m <sup>2</sup>
2. 数量根拠	根拠図	





明賀橋		
仮設工		
1式当り		
名 称	算 式	数 量
仮設工		
1. 足場工	<p>(1) 地覆補修工用足場 (TYPE E)</p> <p>第1, 2径間 = 32.540 x 3.10 = 100.9</p> <p>延長 必要幅</p> <p>必要幅 = L側必要幅 + R側必要幅</p> <p>= 1.800 + 1.300 = 3.10 m</p> <p>(0.50+0.50(添架管幅) +0.80=1.80m) (0.50+0.80=1.30m)</p> <p>第3径間 = 16.785 x 3.10 = 52.0</p> <p>延長 必要幅</p> <p>必要幅 = L側必要幅 + R側必要幅</p> <p>= 1.800 + 1.300 = 3.10 m</p> <p>(0.50+0.50(添架管幅) +0.80=1.80m) (0.50+0.80=1.30m)</p> <p>地覆補修工用足場合計 100.9 + 52.0 = 152.9</p> <p>(2) 橋脚回り足場 (TYPE F)</p> <p>P1橋脚 = B × L × 2</p> <p>= 1.50 7.74 × 2 = 23.22</p> <p>足場延長(L) 5.74 + 2.00 = 7.74 m</p> <p>橋脚幅 余長</p> <p>足場幅(B) = 1.50 m</p> <p>P2橋脚 = B × L × 2</p> <p>= 1.50 7.74 × 2 = 23.22</p> <p>足場延長(L) 5.74 + 2.00 = 7.74 m</p> <p>橋脚幅 余長</p> <p>足場幅(B) = 1.50 m</p> <p>橋脚回り足場合計 23.22 + 23.22 = 46.4</p>	<p>152.9 m2</p> <p>46.4 m2</p>

名 称	算 式	数 量
2. 防護工	(1) 地覆補修工用足場防護工 (シート張防護工+板張防護) A = 足場面積と同数 = 152.9	152.9 m2
3. 数量根拠	<p>横断面図(地覆補修工用足場) S=1:50</p> <p>第1,2径間</p> <p>標準部</p>  <p>第3径間</p> <p>標準部</p>  <p>正面図(橋脚回り足場) S=1:50</p> <p>起点側</p> 	

明賀橋		
仮設工		
1式当り		
名 称	算 式	数 量
仮設工		
4. 交通管理工	交通誘導員B  2 人 × 14 日 = 28	28 人日