令和８年度

林道改良事業

下高野線第1号橋橋梁補修工事

数　　量　　計　　算　　書

仙北市田沢湖生保内字下高野地内

目　次

１．数量総括表　・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・　1

２．上部工補修工　・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・　3

３．床版補強工　・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・　8

４．高欄補修工　・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 10

５．地覆補修工　・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 12

６．伸縮装置・橋面防水工　・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 14

７．排水施設補修工　・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 18

８．下部工補修工　・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 20

９．縁端拡幅工　・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 22

１０．仮設工　・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 26

数量総括表

工種・種別・細別	仕様	単位	計算値	数量	摘要
上部工補修工					
断面修復工	鉄筋露出無	m3	0.020	0.020	
	ﾎﾟﾘﾏｰｾﾒﾝﾄ系断面修復材	m3	0.024	0.024	
断面修復工	鉄筋露出有	m3	0.038	0.380	
	ﾎﾟﾘﾏｰｾﾒﾝﾄ系断面修復材	m3	0.045	0.045	
ひび割れ注入工	ひび割れ注入工	m	3.850	3.850	
	ｴﾎﾟｷｼ樹脂系注入材	kg	0.279	0.279	
	ｼｰﾙ材	kg	0.540	0.540	
	低圧注入器具	個	16	16	
ひび割れ充填工	ひび割れ充填工	m	6.65	6.65	
	ｴﾎﾟｷｼ樹脂系充填材	kg	2.340	2.340	
断面接合注入工	ｻﾝﾃﾞｨﾝｸﾞ	m2	21.09	21.1	
	ﾏｰｷﾝｸﾞ	箇所	760	760	
	穿孔工	孔	760	760	
	台座取付	箇所	760	760	
	IPHJP台座	個	760	760	
	ﾋﾟｯｸｱｯﾌﾟｼｰﾙ	kg	20.88	20.88	
	樹脂漏れ防止	m2	21.09	21.09	
	防錆剤入りﾎﾟﾘﾏｰｾﾒﾝﾄﾍﾟｰｽﾄ	kg	39.44	39.44	
	注入工	孔	760	760	
	湿潤用ｴﾎﾟｷｼ樹脂	kg	37.96	37.96	
	IPHｼﾞｬﾊﾞﾗ	個	760	760	
	撤去工	箇所	760	760	
水切り設置工	EPDM系ｺﾞﾑ(W25*H20*L1000)	m	24.0	24.0	
表面含侵材塗布工	下地処理	m2	100.95	101.0	
	表面含侵材塗布工	m2	100.95	101.0	
	高分子系浸透性防水材	kg	26.50	26.5	
床版補強工					
準備・墨出工		m	116.0	116.0	
ｶｯﾀｰ工	L=1000, w=70, t=20	m	248.2	248.2	
溝ﾊﾂﾘ工		m	116.0	116.0	
炭素繊維集成板貼付工		m	116.0	116.0	
炭素繊維集成板	高強度TYPE-S, w50×t2.4	m	116.0	116.0	
ｴﾎﾟｷｼ樹脂接着剤	0.6 kg/m	kg	69.6	69.6	
超速硬ﾎﾟﾘﾏｰｾﾒﾝﾄﾓﾙﾀﾙ		m	116.0	116.0	
接着力試験		回	1	1	
高欄補修工					
既設ｶﾞｰﾄﾞﾚｰﾙ撤去工		m	24.0	24.0	
ｶﾞｽ切断	既設ｶﾞｰﾄﾞﾚｰﾙ支柱φ100	m	5.03	5.0	
現場発生品運搬	ｸﾚｰﾝ装置付 2t積	回	1	1	W=1.20t
橋梁用高欄	歩行者自転車用柵兼用(種別;C),H=850	m	24.0	24.0	
地覆補修工					
既設地覆撤去工		m3	0.67	0.7	
鉄筋	SD345 D13	t	0.185	0.19	
ｺﾝｸﾘｰﾄ削孔	φ23,L170	孔	200	200	
注入材	ｴﾎﾟｷｼ樹脂系	kg	13.84	13.84	
ｺﾝｸﾘｰﾄ	24-8-25(W/C≦55)	m3	1.96	2.0	
型枠		m2	12.53	12.5	
伸縮装置・舗装補修工					
舗装版切断工	Co舗装,t=70	m	19.2	19.2	
舗装版破砕工	Co舗装,t=70	m2	43.2	43.2	
As舗装工(基層)	密粒度ｱｽｺﾝ(13)改質Ⅱ型 ,t=40	m2	43.2	43.2	
As舗装工(表層)	密粒度ｱｽｺﾝ(13)改質Ⅱ型 ,t=30	m2	43.2	43.2	
既設目地撤去工		m	7.2	7.2	
床版断面修正工	w=180 ,t=30	m	7.2	7.2	
遊間部伸縮装置設置工	遊間幅20 ,施工深さ20 ,施工幅30	m	7.2	7.2	
超速硬繊維補強ﾓﾙﾀﾙ	荷姿 20 kg/袋	袋	5	5	
ﾓﾙﾀﾙ用ﾌﾟﾗｲﾏｰ	荷姿 900 g/ｾｯﾄ	ｾｯﾄ	2	2	
伸縮材	荷姿 1.5 kg/ｾｯﾄ (主剤+硬化剤)	ｾｯﾄ	5	5	
ﾌﾟﾗｲﾏｰ	荷姿 0.8 kg/缶	缶	1	1	
伸縮分散ｼｰﾄ		m	8	8	
ﾊﾞｯｸｱｯﾌﾟ材	50mm × 80mm × 2000mm / 本	本	2	2	
常温型塗膜防水材	荷姿 1.5 kg/ｾｯﾄ (主剤+硬化剤)	ｾｯﾄ	3	3	
珪砂	荷姿 25 kg/袋	袋	1	1	
橋面防水工	塗膜系防水(ｱｽﾌｧﾙﾄ系)	m2	42.55	42.6	
成型目地材	t=5mm ,ｾﾛｼｰﾙSS同等品以上	m	31.96	31.96	
端末処理材	ｼﾙﾊﾞｰﾒｯｼｭ同等品以上	m	31.96	31.96	
導水ﾊﾟｲﾌﾟ	φ18 ,ｽﾌﾟﾘﾝｸﾞﾒｯｼｭ同等品以上	m	25.45	25.45	

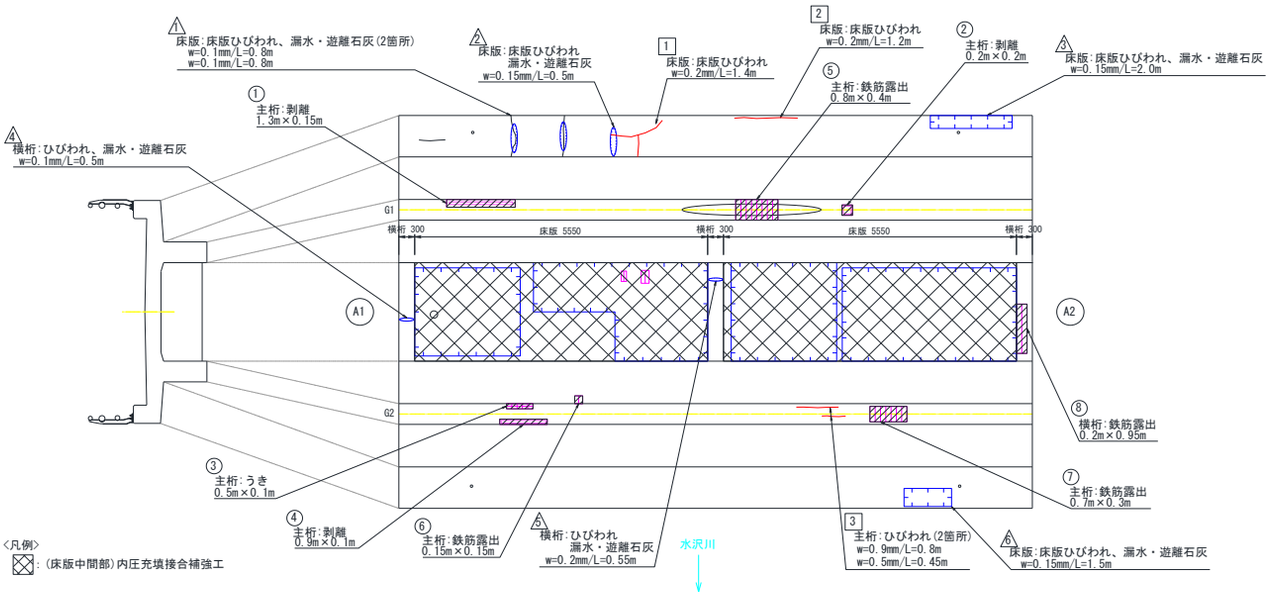
数量総括表

工種・種別・細別	仕様	単位	計算値	数量	摘要
橋梁用排水材	ｽﾗﾌﾞﾄﾞﾚｰﾝ,既設橋用,床版厚220mm	個	8	8	
ﾌﾚｷｼﾌﾞﾙﾁｭｰﾌﾞ	φ25,樹脂製,L=1.5m	m	12.0	12.0	
支持金具	ｻﾄﾞﾙﾊﾞﾝﾄﾞ25A(溶融亜鉛ﾒｯｷ)	個	8	8	
ｺﾝｸﾘｰﾄｱﾝｶｰ	T4-25	個	16	16	
ｺﾝｸﾘｰﾄ削孔	削孔径φ100,削孔深50mm	孔	8	8	
	削孔径φ50,削孔深170mm	孔	8	8	
ｴﾎﾟｷｼ樹脂注入材		kg	4.39	4.4	
排水施設補修工					
既設排水管撤去	既設管VP50	m	2.40	2.4	
ｺﾝｸﾘｰﾄ削孔	φ100 ,L=236	孔	4	4	
排水桝設置	FC250 ,14.2 kg/組	組	4	4	56.8kg
排水桝	FC250 ,VP100接続用	組	4	4	
ﾀｯﾌﾟﾎﾞﾙﾄ	M10*40	個	16	16	
排水管設置	VP100	m	5.696	5.7	
排水管	排水管VP100(片側ｽﾘｰﾌﾞ加工)	m	5.696	5.7	
工場製作工	SS400(HDZ55)	kg	14.32	14.32	
ﾎﾞﾙﾄ･ﾅｯﾄ	M12*40	個	16	16	
EPDMｺﾞﾑ	100*3*380	個	4	4	
ｺﾝｸﾘｰﾄｱﾝｶｰ	M12*100	個	8	8	
下部工補修工					
断面修復工	鉄筋露出無	m3	0.087	0.09	
	ﾎﾟﾘﾏｰｾﾒﾝﾄ系断面修復材	m3	0.103	0.103	
縁端拡幅工					
ﾁｯﾋﾟﾝｸﾞ		m2	3.64	3.6	
ｺﾝｸﾘｰﾄ削孔	φ29,L=295	孔	30	30	
	φ29,L=312	孔	30	30	
ｱﾝｶｰ筋挿入	D19	本	60	60	
鉄筋	SD345 D19	本	120	120	
		t	0.18	0.18	
	SD345 D13	本	8	8	
		t	0.02	0.02	
鉄筋加工・組立	SD345 D19	t	0.18	0.18	
	SD345 D13	t	0.02	0.02	
注入材	ｴﾎﾟｷｼ樹脂系	kg	9.88	9.9	
型枠		m2	5.98	6.0	
ｺﾝｸﾘｰﾄ	24-8-25(W/C≦55)	m3	1.04	1	
仮設工					
吊足場	ﾀｲﾌﾟA1(桁高1.5m未満)	m2	51.9	51.9	
	ﾀｲﾌﾟB(両側朝顔,ｼｰﾄ張防護)	m2	51.9	51.9	
廃材処分					
殻運搬処理	ｺﾝｸﾘｰﾄ殻	m3	3.837	3.8	
		t	9.010	9.01	

上部工補修工数量集計書

種別	仕様	単位	数量	摘要
断面修復工	鉄筋露出無	m3	0.020	
	ﾎﾟﾘﾏｰｾﾒﾝﾄ系断面修復材	m3	0.024	
断面修復工	鉄筋露出有	m3	0.038	
	ﾎﾟﾘﾏｰｾﾒﾝﾄ系断面修復材	m3	0.045	
ひび割れ注入工	ひび割れ注入工	m	3.85	
	ｴﾎﾟｷｼ樹脂系注入材	kg	0.279	
	ｼｰﾙ材	kg	0.54	
	低圧注入器具	個	16	
ひび割れ充填工	ひび割れ充填工	m	6.65	
	ｴﾎﾟｷｼ樹脂系充填材	kg	2.34	
断面接合注入工	ｻﾝﾃﾞｨﾝｸﾞ	m2	21.09	
	ﾏｰｷﾝｸﾞ	箇所	760	
	穿孔工	孔	760	
	台座取付	箇所	760	
	IPHJP台座	個	760	
	ﾋﾟｯｸｱｯﾌﾟｼｰﾙ	kg	20.88	
	樹脂漏れ防止	m2	21.09	
	防錆剤入りﾎﾟﾘﾏｰｾﾒﾝﾄﾍﾟｰｽﾄ	kg	39.44	
	注入工	孔	760	
	湿潤用ｴﾎﾟｷｼ樹脂	kg	37.96	
	IPHｼﾞｬﾊﾞﾗ	個	760	
	撤去工	箇所	760	
殻運搬処理	ｺﾝｸﾘｰﾄ殻	m3	0.060	
		t	0.14	
水切り設置工	EPDM系ｺﾞﾑ(W25*H20*L1000)	m	24.0	
表面含侵材塗布工	下地処理	m2	100.95	
	表面含侵材塗布工	m2	100.95	
	高分子系浸透性防水材	kg	26.50	

上部工補修工数量計算書



■断面修復工(鉄筋露出無)

番号	延長 (m)	幅 (m)	深さ (m)	面積	体積 (m3)	備考
1	1.30	0.15	0.05	0.195	0.010	G1主桁
2	0.20	0.20	0.05	0.040	0.002	G1主桁
3	0.50	0.10	0.05	0.050	0.003	G2主桁
4	0.90	0.10	0.05	0.090	0.005	G2主桁
合計				0.375	0.020	

ﾎﾟﾘﾏｰｾﾒﾝﾄ系断面修復材

材料ﾛｽ率　18　%

使用量　0.020　m3　×　118　%　=　0.024 m3

■断面修復工(鉄筋露出有)

番号	延長 (m)	幅 (m)	深さ (m)	面積	体積 (m3)	備考
5	0.80	0.40	0.05	0.320	0.016	G1主桁
6	0.15	0.15	0.05	0.023	0.001	G2主桁
7	0.70	0.30	0.05	0.210	0.011	G2主桁
8	0.20	0.95	0.05	0.190	0.010	横桁
合計				0.743	0.038	

ﾎﾟﾘﾏｰｾﾒﾝﾄ系断面修復材

材料ﾛｽ率　18　%

使用量　0.038　m3　×　118　%　=　0.045 m3

■ひび割れ注入工 － ｴﾎﾟｷｼ樹脂

※深さ=幅*200の仮定（出典：ｺﾝｸﾘｰﾄﾒﾝﾃﾅﾝｽ協会HP）

番号	幅 (mm)	延長 (m)	深さ (mm)	体積 (mm3)	使用量 (kg/m3)	重量 (kg)	備考
1	0.20	1.40	40.0	11,200	1,150	0.013	床版上流側
2	0.20	1.20	40.0	9,600	1,150	0.011	床版上流側
3	0.90	0.80	180.0	129,600	1,150	0.149	床版下流側
	0.50	0.45	100.0	22,500	1,150	0.026	床版下流側
合計		3.85	－	－	－	0.199	

ｴﾎﾟｷｼ樹脂注入材

材料ﾛｽ率	40	%							
使用量	0.199	m3	×	140	%	=	0.279	kg	

ｼｰﾙ材

材料ﾛｽ率	37	%							
標準使用量	1700	kg/m3							
ｼｰﾙ幅	30	mm		(仮定)					
ｼｰﾙ厚さ	2	mm		(仮定)					
塗布量	1700	kg/m3	×	3.85	m	×	0.03	m	×
	0.002	m	×	137	%	=	0.54	kg	

低圧注入器具

延長	3.85	m	÷	設置間隔	0.25	m	=	16	個

■ひび割れ充填工

番号	幅 (mm)	延長 (m)	備考
1	0.10	0.80	床版上流側
	0.10	0.80	床版上流側
2	0.15	0.50	床版上流側
3	0.15	2.00	床版上流側
4	0.10	0.50	横桁
5	0.20	0.55	横桁
6	0.15	1.50	床版下流側
合計		6.65	

ｴﾎﾟｷｼ樹脂系充填材

使用量	0.293	kg/m
ﾛｽ率	20	%
想定幅	15	mm
想定深さ	15	mm
延長	6.65	m

充填材　0.293 kg/m × 6.65 m × 120 %
= 2.34 kg

■ 設計使用量

1m当たり使用量（ロス含まず）　単位g

目地幅＼目地深さ	5mm	10mm	15mm	20mm	25mm	30mm
5mm	33					
10mm	65	130				
15mm	98	195	293			
20mm		260	390	520		
25mm			488	650	813	
30mm				780	975	1,170

[参照]ｱｻﾋﾎﾞﾝﾄﾞ工業(株)_ｱｻﾋﾎﾞﾝﾄﾞEL55
http://www.asahibond.co.jp/products/asahibondEL55.html

■断面接合注入工

平均注入ﾎﾟｲﾝﾄ数　36 本/m2

番号	幅 (m)	延長 (m)	面積 (m2)	注入ﾎﾟｲﾝﾄ (本)	備考
1	1.90	5.55	10.545	380	床版A1側
2	1.90	5.55	10.545	380	床版A2側
合計			21.090	760	

ｻﾝﾃﾞｨﾝｸﾞ		A =	21.09	m2
ﾏｰｷﾝｸﾞ	36箇所/m2	N =	760	箇所
穿孔工　(穿孔長さ7cm)	36孔/m2	N =	760	孔
台座取付	36箇所/m2	N =	760	箇所
IPHJP台座(ﾌﾟﾗｽﾁｯｸ容器)	36個/m2	N =	760	個
ﾋﾟｯｸｱｯﾌﾟｼｰﾙ	0.99kg/m2	W =	20.88	kg
樹脂漏れ防止		A =	21.09	m2
防錆剤入りﾎﾟﾘﾏｰｾﾒﾝﾄﾍﾟｰｽﾄ	1.87kg/m2	W =	39.44	kg
注入工　(注入1回)	36孔/m2	N =	760	孔
湿潤用ｴﾎﾟｷｼ樹脂(IPH-E-396H)	1.8kg/m2	W =	37.96	kg
IPHｼﾞｬﾊﾞﾗ(ﾌﾟﾗｽﾁｯｸ容器)	36個/m2	N =	760	個
撤去工	36箇所/m2	N =	760	箇所

■ｺﾝｸﾘｰﾄ殻運搬処理

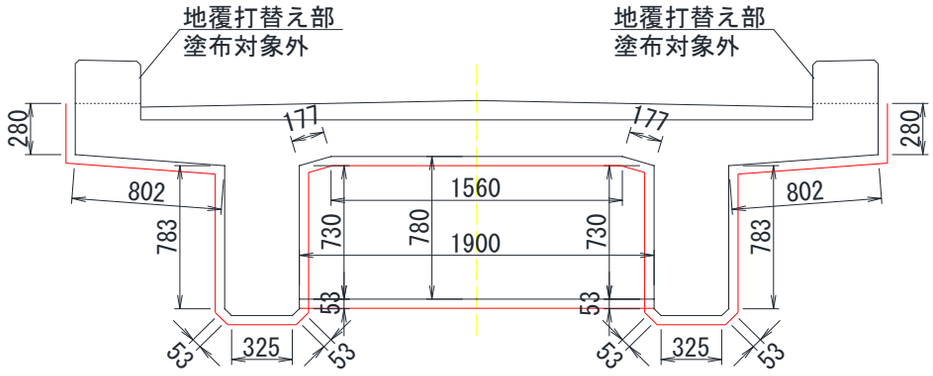
ｺﾝｸﾘｰﾄ殻	断面修復(鉄筋露出無)		0.020 m3	
	断面修復(鉄筋露出有)		0.038 m3	
	ひびわれ充填	延長	6.65 m	
		幅	0.015 m	
		深さ	0.015 m	
		体積	0.002 m3	
	合計		0.060 m3	
			0.14 t	※W=2.35t/m3

■水切り設置工

EPDM系ｺﾞﾑ(W25*H20*L1000)

設置延長　桁長　12.0 m × 2 箇所 = 24.0 m

■表面含侵材塗布工



塗布面積

床版(張出部)	2 × (0.28m + 0.802m) × 桁長 12.0m	
	=	25.97 m2
床版(中間部)	(0.177m + 1.56m + 0.177m) × (桁長 12.0m − 3 × 横桁幅 0.3m)	
	=	21.25 m2
主桁(外側)	2 × (0.783m + 0.053m + 0.325m + 0.053m + 0.053m) × 桁長 12.0m	
	=	30.41 m2
主桁(内側)	2 × 0.73m × (桁長 12.0m − 3 × 横桁幅 0.3m)	
	=	16.21 m2
横桁	4面 × (1.56m + 1.90m) × 0.78m × 1/2	
	=	5.40 m2
横桁(下面)	3 × 横桁幅 0.3m × 1.9m	
	=	1.71 m2
合計		100.95 m2

高分子系浸透性防水材

使用量　0.25 kg/m2

ﾛｽ率　5 %

必要量　0.25 kg/m2 × 100.95 m2 × 105 %

= 26.5 kg

床版補強工数量集計書

種別	仕様	単位	数量	摘要
準備・墨出工		m	116.0	
ｶｯﾀｰ工	L=1000, w=70, t=20	m	248.2	
溝ﾊﾂﾘ工		m	116.0	
炭素繊維集成板貼付工		m	116.0	
炭素繊維集成板	高強度TYPE-S, w50×t2.4	m	116.0	
ｴﾎﾟｷｼ樹脂接着剤	0.6 kg/m	kg	69.6	
超速硬ﾎﾟﾘﾏｰｾﾒﾝﾄﾓﾙﾀﾙ		m	116.0	
接着力試験		回	1	

床版補強工

名称		算出式		数量
準備・墨出工				
	L	1.00m × 116箇所	=	116.0 m
ｶｯﾀｰ工		L=1000, w=70, t=20		
	L	(1.00m + 0.07m) × 2 × 116箇所	=	248.2 m
溝ﾊﾂﾘ工				
	L	1.00m × 116箇所	=	116.0 m
炭素繊維集成板貼付工				
	L	1.00m × 116箇所	=	116.0 m
炭素繊維集成板		高強度TYPE-S, w50×t2.4		
	L	1.00m × 116箇所	=	116.0 m
ｴﾎﾟｷｼ樹脂接着剤		0.6 kg/m		
	W	116.0 m × 0.6 kg/m	=	69.6 kg
超速硬ﾎﾟﾘﾏｰｾﾒﾝﾄﾓﾙﾀﾙ				
	V	1.00m × 116箇所	=	116.0 m
接着力試験				
	N		=	1 回

高欄補修工数量集計書

種別	仕様	単位	数量	摘要
既設ｶﾞｰﾄﾞﾚｰﾙ撤去工		m	24.0	
ｶﾞｽ切断	既設ｶﾞｰﾄﾞﾚｰﾙ支柱 φ100	m	5.03	
現場発生品運搬	既設ｶﾞｰﾄﾞﾚｰﾙ想定重量 50kg/m,ｸﾚｰﾝ装置付 2t積	回	1	W=1.2t
橋梁用高欄	歩行者自転車用柵兼用(種別;C),H=850	m	24.0	

高欄補修工

名称	算出式		数量
既設ｶﾞｰﾄﾞﾚｰﾙ撤去工			
	L	2 × 12.0 m =	24.0 m
ｶﾞｽ切断		既設ｶﾞｰﾄﾞﾚｰﾙ支柱φ100	
	L	2 × 8箇所 × π × 0.1 m =	5.03 m
現場発生品運搬		既設ｶﾞｰﾄﾞﾚｰﾙ想定重量 50kg/m,ｸﾚｰﾝ装置付 2t積	
	W	2 × 12.0 m × 50 kg/m =	1.2 t
	N	1.2 t / 2 t =	1 回
橋梁用高欄		歩行者自転車用柵兼用(種別;C),H=850	
	L	2 × 12.0 m =	24.0 m

地覆補修工数量集計書

種別	仕様	単位	数量	摘要
既設地覆撤去工		m3	0.67	
殻運搬処理	ｺﾝｸﾘｰﾄ殻	m3	0.67	
		t	1.57	
鉄筋	SD345 D13	t	0.185	
ｺﾝｸﾘｰﾄ削孔	φ23,L170	孔	200	
注入材	ｴﾎﾟｷｼ樹脂系	kg	13.84	
ｺﾝｸﾘｰﾄ	24-8-25(W/C≦55)	m3	1.96	
型枠		m2	12.53	

地覆補修工

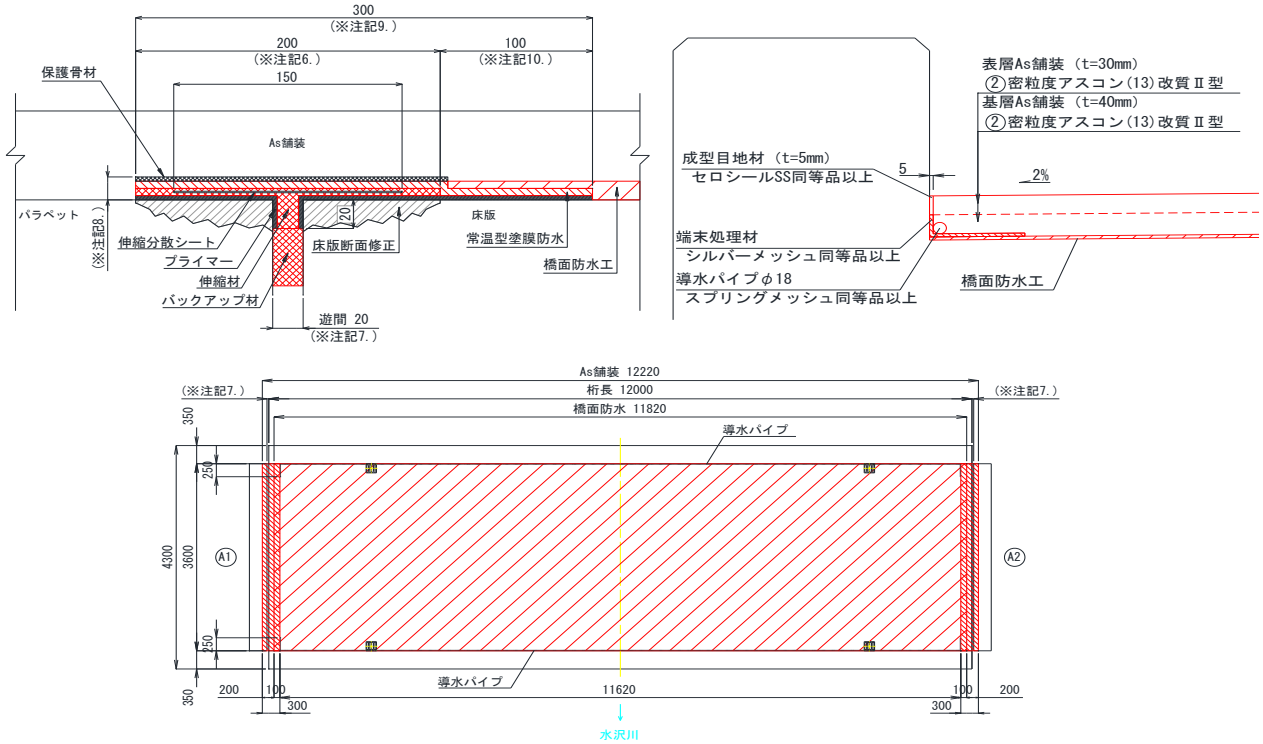
名称		算出式		数量	
既設地覆撤去工					
	V	2 × 12.0 m × 0.35 m × 0.08 m	=	0.67	m3
殻運搬処理		ｺﾝｸﾘｰﾄ殻			
	V		=	0.67	m3
	W	0.67 m3 × 2.35 t/m3	=	1.57	t
鉄筋		SD345 D13			
A	W	0.872 m × 100 本 × 0.995 kg/m	=	87	kg
B	W	6.155 m × 16 本 × 0.995 kg/m	=	98	kg
		合計	=	185	kg
			=	0.185	t
ｺﾝｸﾘｰﾄ削孔		φ23,L170			
	N	2 孔/本 × 100 本	=	200	孔
注入材		ｴﾎﾟｷｼ樹脂系			
		D:削孔径=23 , d:鉄筋径=13 , L:注入深さ=170 , N:箇所数=200			
		M:単位体積重量=1200kg/m3 , K:ﾛｽ率=0.20			
	W	{(D^2 - d^2) * π/4 * L * N} * M * (1+K)	=	13.84	kg
ｺﾝｸﾘｰﾄ		24-8-25(W/C≦55)			
	V	2 × 12.0 m × 0.35 m × (0.230 m + 0.237 m) / 2			
			=	1.96	m3
型枠					
側面(内側)	A	2 × 12.0 m × 0.25 m	=	6.00	m2
側面(外側)	A	2 × 12.0 m × 0.257 m	=	6.17	m2
正面	A	2 × 0.35 m × 0.257 m × 2	=	0.36	m2
		合計	=	12.53	m2

伸縮装置・橋面防水工 数量集計表

種別	仕様	単位	数量	備考
舗装版切断工	Co舗装,t=70	m	19.2	
舗装版破砕工	Co舗装,t=70	m2	43.2	
殻運搬処理	ｺﾝｸﾘｰﾄ殻	m3	3.02	
		t	7.1	
As舗装工(基層)	密粒度ｱｽｺﾝ(13)改質Ⅱ型 ,t=40	m2	43.2	
As舗装工(表層)	密粒度ｱｽｺﾝ(13)改質Ⅱ型 ,t=30	m2	43.2	
既設目地撤去工		m	7.2	
床版断面修正工	w=180 ,t=30	m	7.2	
遊間部伸縮装置設置工	遊間幅20 ,施工深さ20 ,施工幅30	m	7.2	
超速硬繊維補強ﾓﾙﾀﾙ	荷姿 20 kg/袋	袋	5	ﾛｽ率10%含む
ﾓﾙﾀﾙ用ﾌﾟﾗｲﾏｰ	荷姿 900 g/ｾｯﾄ	ｾｯﾄ	2	ﾛｽ率10%含む
伸縮材	荷姿 1.5 kg/ｾｯﾄ (主剤+硬化剤)	ｾｯﾄ	5	ﾛｽ率25%含む
ﾌﾟﾗｲﾏｰ	荷姿 0.8 kg/缶	缶	1	ﾛｽ率20%含む
伸縮分散ｼｰﾄ		m	8	ﾛｽ率10%含む
ﾊﾞｯｸｱｯﾌﾟ材	50mm × 80mm × 2000mm / 本	本	2	ﾛｽ率10%含む
常温型塗膜防水材	荷姿 1.5 kg/ｾｯﾄ (主剤+硬化剤)	ｾｯﾄ	3	ﾛｽ率25%含む
珪砂	荷姿 25 kg/袋	袋	1	ﾛｽ率10%含む
橋面防水工	塗膜系防水(ｱｽﾌｧﾙﾄ系)	m2	42.55	
成型目地材	t=5mm ,ｾﾛｼｰﾙSS同等品以上	m	31.96	
端末処理材	ｼﾙﾊﾞｰﾒｯｼｭ同等品以上	m	31.96	
導水ﾊﾟｲﾌﾟ	φ18 ,ｽﾌﾟﾘﾝｸﾞﾒｯｼｭ同等品以上	m	25.45	
橋梁用排水材	ｽﾗﾌﾞﾄﾞﾚｰﾝ,既設橋用,床版厚220mm	個	8	
ﾌﾚｷｼﾌﾞﾙﾁｭｰﾌﾞ	φ25,樹脂製,L=1.5m	m	12.0	
支持金具	ｻﾄﾞﾙﾊﾞﾝﾄﾞ25A(溶融亜鉛ﾒｯｷ)	個	8	
ｺﾝｸﾘｰﾄｱﾝｶｰ	T4-25	個	16	
ｺﾝｸﾘｰﾄ削孔	削孔径φ100,削孔深50mm	孔	8	
	削孔径φ50,削孔深170mm	孔	8	
ｴﾎﾟｷｼ樹脂注入材		kg	4.39	

伸縮装置・橋面防水工 数量計算書

詳細図



名称		算出式		数量
舗装版切断工		Co舗装, t=70		
	L	3.6 m ＋ 12.0 m ＋ 3.6 m	=	19.2 m
舗装版破砕工		Co舗装, t=70		
	A	12.0 m × 3.6 m	=	43.2 m2
殻運搬処理		ｺﾝｸﾘｰﾄ殻		
	V	12.0 m × 3.6 m × 0.07 m	=	3.02 m3
	W	3.02 m3 × 2.35 t/m3	=	7.1 t
As舗装工(基層)		密粒度ｱｽｺﾝ(13)改質Ⅱ型 , t=40		
	A	12.0 m × 3.6 m	=	43.2 m2
As舗装工(表層)		密粒度ｱｽｺﾝ(13)改質Ⅱ型 , t=30		
	A	12.0 m × 3.6 m	=	43.2 m2
既設目地撤去工				
A1	L	3.6 m	=	3.6 m
A2	L	3.6 m	=	3.6 m
合計	L		ΣL =	7.2 m
床版断面修正工		w=180 , t=30		
A1	L	3.6 m	=	3.6 m
A2	L	3.6 m	=	3.6 m
合計	L		ΣL =	7.2 m
遊間部伸縮装置設置工		遊間幅20 , 施工深さ20 , 施工幅30		
A1	L	3.6 m	=	3.6 m
A2	L	3.6 m	=	3.6 m
合計	L		ΣL =	7.2 m
超速硬繊維補強ﾓﾙﾀﾙ		標準使用量 11.52 kg/m		
A1	W	3.6 m × 11.52 kg/m	=	41.47 kg
A2	W	3.6 m × 11.52 kg/m	=	41.47 kg
合計	W		ΣW =	82.94 kg
		荷姿 20 kg/袋		
	N	82.94 kg / 20 kg/袋	=	5 袋

伸縮装置・橋面防水工 数量計算書

名称		算出式		数量
ﾓﾙﾀﾙ用ﾌﾟﾗｲﾏｰ		標準使用量 0.24 kg/m		
A1	W	3.6 m × 0.24 kg/m	=	0.86 kg
A2	W	3.6 m × 0.24 kg/m	=	0.86 kg
合計	W	ΣW	=	1.72 kg
		荷姿 900 g/ｾｯﾄ		
	N	1.72 kg / 900 g/袋	=	2 ｾｯﾄ
伸縮材		標準使用量 1.00 kg/m		
A1	W	3.6 m × 1.00 kg/m	=	3.6 kg
A2	W	3.6 m × 1.00 kg/m	=	3.6 kg
合計	W	ΣW	=	7.2 kg
		荷姿 1.5 kg/ｾｯﾄ (主剤+硬化剤)		
	N	7.2 kg ÷ 1.5 kg/ｾｯﾄ	=	5 ｾｯﾄ
ﾌﾟﾗｲﾏｰ		標準使用量 0.058 kg/m		
A1	W	3.6 m × 0.058 kg/m	=	0.21 kg
A2	W	3.6 m × 0.058 kg/m	=	0.21 kg
合計	W	ΣW	=	0.42 kg
		荷姿 0.8 kg/缶		
	N	0.42 kg ÷ 0.8 kg/缶	=	1 缶
伸縮分散ｼｰﾄ		標準使用量 1.1 m/m		
A1	W	3.6 m × 1.1 m/m	=	3.96 m
A2	W	3.6 m × 1.1 m/m	=	3.96 m
合計	W	ΣW	=	7.92 m
			=	8 m
ﾊﾞｯｸｱｯﾌﾟ材		標準使用量 0.55 m/m		
A1	W	3.6 m × 0.55 m/m	=	1.98 m
A2	W	3.6 m × 0.55 m/m	=	1.98 m
合計	W	ΣW	=	3.96 m
		50mm × 80mm × 2000mm / 本		
	N	3.96m / 2000 mm/本	=	2 本
常温型塗膜防水材		標準使用量 0.45 kg/m		
A1	W	3.6 m × 0.45 kg/m	=	1.62 kg
A2	W	3.6 m × 0.45 kg/m	=	1.62 kg
合計	W	ΣW	=	3.24 kg
		荷姿 1.5 kg/ｾｯﾄ (主剤+硬化剤)		
	N	3.24 kg / 1.5 kg/ｾｯﾄ	=	3 ｾｯﾄ
珪砂		標準使用量 0.16 kg/m		
A1	W	3.6 m × 0.16 kg/m	=	0.58 kg
A2	W	3.6 m × 0.16 kg/m	=	0.58 kg
合計	W	ΣW	=	1.16 kg
		荷姿 25 kg/袋		
	N	1.16 kg / 25 kg/袋	=	1 袋
橋面防水工		塗膜系防水(ｱｽﾌｧﾙﾄ系)		
	A	11.82 m × 3.6 m	=	42.55 m2
成型目地材		t=5mm ,ｾﾛｼｰﾙSS同等品以上		
	L	2 × (3.6 m + 11.62 m) × ﾛｽ率1.05	=	31.96 m
端末処理材		ｼﾙﾊﾞｰﾒｯｼｭ同等品以上		
	L	2 × (3.6 m + 11.62 m) × ﾛｽ率1.05	=	31.96 m
導水ﾊﾟｲﾌﾟ		φ18 ,ｽﾌﾟﾘﾝｸﾞﾒｯｼｭ同等品以上		
	L	2 × (0.25 m + 11.62 m + 0.25 m) × ﾛｽ率1.05		
			=	25.45 m
橋梁用排水材		ｽﾗﾌﾞﾄﾞﾚｰﾝ,既設橋用,床版厚220mm		
	N	8 個	=	8 個

伸縮装置・橋面防水工 数量計算書

名称	算出式		数量
ﾌﾚｷｼﾌﾞﾙﾁｭｰﾌﾞ		φ25,樹脂製,L=1.5m	
	L	8 箇所 × 1.5 m =	12 m
支持金具		ｻﾄﾞﾙﾊﾞﾝﾄﾞ25A(溶融亜鉛ﾒｯｷ)	
	N	8 個 =	8 個
ｺﾝｸﾘｰﾄｱﾝｶｰ		T4-25	
	N	8 箇所 × 2 個/箇所 =	16 個
ｺﾝｸﾘｰﾄ削孔		削孔径φ100,削孔深50mm	
	N	8 孔 =	8 孔
		削孔径φ50,削孔深170mm	
	N	8 孔 =	8 孔
ｴﾎﾟｷｼ樹脂注入材	W	{(D^2-d^2)*π/4*L*N}*M*(1+K)	
		D：削孔径	
		D1=0.100m,D2=0.050m	
		d：ﾌﾚｷｼﾌﾞﾙﾁｭｰﾌﾞ径=0.025m	
		L：注入深	
		L1=0.020m,L2=0.170m	
		N：箇所数=8箇所	
		M：単位体積重量=1200kg/m3	
		K：割増係数=0.15	
	W1	{(0.1^2-0.025^2)*π/4*0.02*8}*1200*(1+0.15) =	1.63 kg
	W2	{(0.05^2-0.025^2)*π/4*0.170*8}*1200*(1+0.15) =	2.76 kg
		ΣW =	4.39 kg

排水施設補修工数量集計書

種別	仕様	単位	数量	摘要
既設排水管撤去	既設管VP50	m	2.40	
ｺﾝｸﾘｰﾄ削孔	φ100 ,L=236	孔	4	
排水桝設置	FC250 ,14.2 kg/組	組	4	
排水桝	FC250 ,VP100接続用	組	4	
ﾀｯﾌﾟﾎﾞﾙﾄ	M10*40	個	16	
排水管設置	VP100	m	5.696	
排水管	排水管VP100(片側ｽﾘｰﾌﾞ加工)	m	5.696	
工場製作工	SS400(HDZ55)	kg	14.32	
ﾎﾞﾙﾄ･ﾅｯﾄ	M12*40	個	16	
EPDMｺﾞﾑ	100*3*380	個	4	
ｺﾝｸﾘｰﾄｱﾝｶｰ	M12*100	個	8	

排水施設補修工

名称		算出式		数量	
既設排水管撤去		既設管VP50			
	L	4 箇所 × 0.6 m	=	2.4	m
ｺﾝｸﾘｰﾄ削孔		φ100 ,L=236			
	N	4 箇所 × 1 孔	=	4	孔
排水桝設置		FC250 ,14.2 kg/組			
	N	4 組	=	4	組
排水桝		FC250 ,VP100接続用			
	N	4 組	=	4	組
ﾀｯﾌﾟﾎﾞﾙﾄ		M10*40			
	N	4 個/組 × 4 組	=	16	個
排水管設置		VP100			
	L	4 本 × 1.424 m/本	=	5.696	m
排水管		排水管VP100(片側ｽﾘｰﾌﾞ加工)			
	L	4 本 × 1.424 m/本	=	5.696	m
工場製作工		支持金具SS400 ,溶融亜鉛ﾒｯｷ処理(HDZ55)			
		PL-100*6*200			
	W	4 箇所 × 1 枚/箇所 × 0.94 kg/枚	=	3.76	kg
		PL-100*6*280			
	W	4 箇所 × 1 枚/箇所 × 1.32 kg/枚	=	5.28	kg
		PL-100*6*140			
	W	4 箇所 × 2 枚/箇所 × 0.66 kg/枚	=	5.28	kg
			ΣW =	14.32	kg
ﾎﾞﾙﾄ･ﾅｯﾄ		SS400 溶融亜鉛ﾒｯｷ処理(HDZ35)			
		M12*40			
	N	4 箇所 × 4 個/箇所	=	16	個
EPDMｺﾞﾑ		100*3*380			
	N	4 箇所 × 1 個/箇所	=	4	個
ｺﾝｸﾘｰﾄｱﾝｶｰ		M12*100			
	N	4 箇所 × 2 個/箇所	=	8	個

下部工補修工数量集計書

種別	仕様	単位	数量	摘要
断面修復工	鉄筋露出無	m3	0.087	
	ﾎﾟﾘﾏｰｾﾒﾝﾄ系断面修復材	m3	0.103	
殻運搬処理	ｺﾝｸﾘｰﾄ殻	m3	0.087	
		t	0.20	

下部工補修工数量計算書

■断面修復工(鉄筋露出無)

番号	延長 (m)	幅 (m)	深さ (m)	面積	体積 (m3)	備考
1	0.35	1.20	0.05	0.420	0.021	A1橋台
2	0.35	0.30	0.05	0.105	0.005	A1橋台
3	0.10	0.25	0.05	0.025	0.001	A1橋台
4	0.40	0.70	0.05	0.280	0.014	A1橋台
5	1.90	0.10	0.05	0.190	0.010	A1橋台
6	0.70	0.20	0.05	0.140	0.007	A1橋台
7	0.70	0.10	0.05	0.070	0.004	A1橋台
8	0.10	0.15	0.05	0.015	0.001	A1橋台
9	0.40	0.70	0.05	0.280	0.014	A1橋台
10	0.45	0.10	0.05	0.045	0.002	A2橋台
11	0.15	0.30	0.05	0.045	0.002	A2橋台
12	0.15	0.30	0.05	0.045	0.002	A2橋台
13	0.40	0.20	0.05	0.080	0.004	A2橋台
合計				1.740	0.087	

ﾎﾟﾘﾏｰｾﾒﾝﾄ系断面修復材

材料ﾛｽ率　18　%

使用量　0.087　m3　×　118　%　=　0.103 m3

■ｺﾝｸﾘｰﾄ殻運搬処理

ｺﾝｸﾘｰﾄ殻　0.087　m3

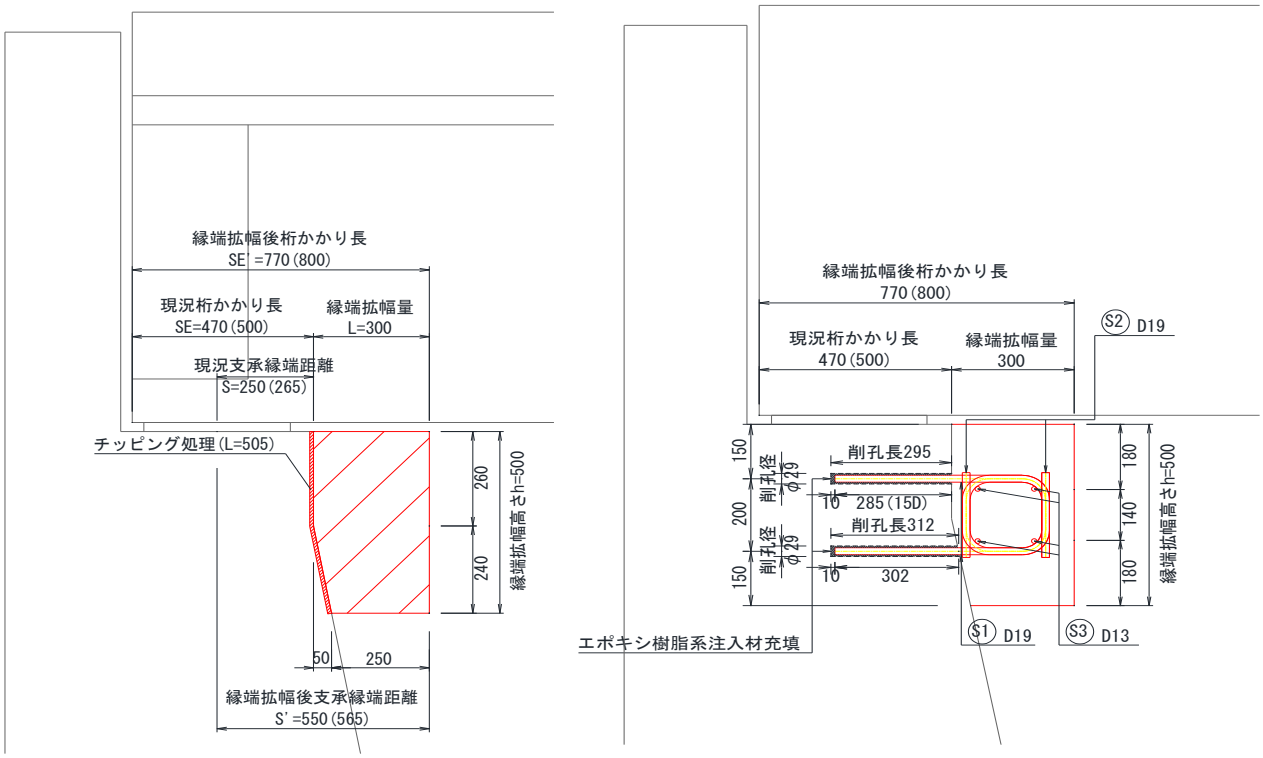
0.20　t　※W=2.35t/m3

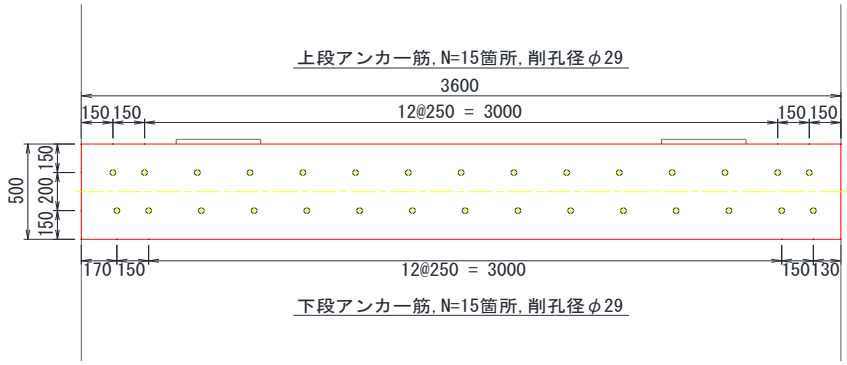
数量集計表(縁端拡幅工)

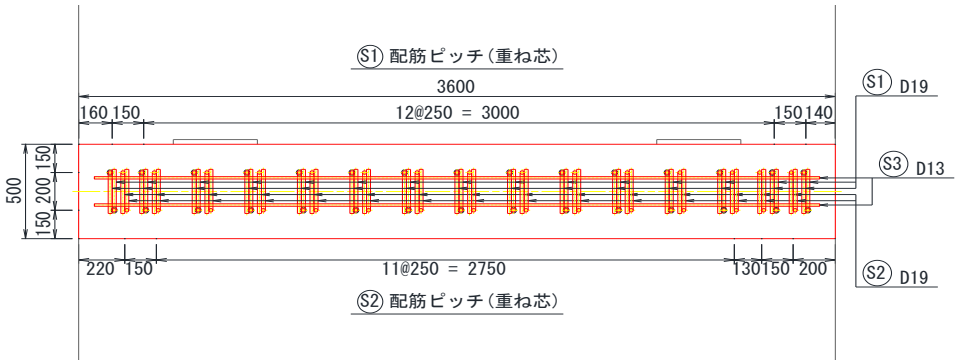
細別	規格・条件	単位	数量		
			A1	A2	合計
ﾁｯﾋﾟﾝｸﾞ		m2	1.82	1.82	3.64
ｺﾝｸﾘｰﾄ削孔	φ29,L=295	孔	15	15	30
	φ29,L=312	孔	15	15	30
ｱﾝｶｰ筋挿入	D19	本	30	30	60
鉄筋	SD345 D19	本	60	60	120
		t	0.09	0.09	0.18
	SD345 D13	本	4	4	8
		t	0.01	0.01	0.02
鉄筋加工・組立	SD345 D19	t	0.09	0.09	0.18
	SD345 D13	t	0.01	0.01	0.02
注入材	ｴﾎﾟｷｼ樹脂系	kg	4.94	4.94	9.88
型枠		m2	2.99	2.99	5.98
ｺﾝｸﾘｰﾄ	24-8-25(W/C≦55)	m3	0.52	0.52	1.04

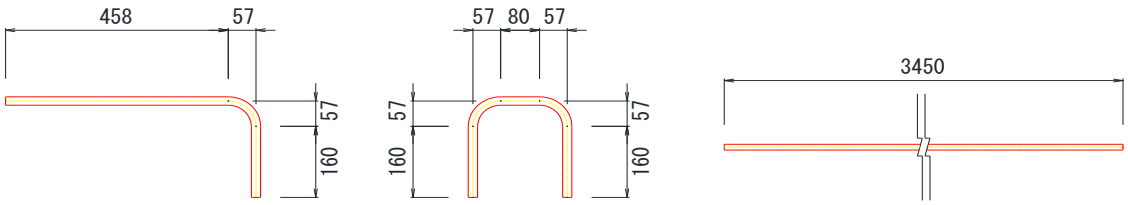
数量計算書(縁端拡幅工)

詳　細　図









S1　60 － D19 x 732

S2　60 － D19 x 628

S3　8 － D13 x 3450

数量計算書(縁端拡幅工)

名称		算出式		数量	
ﾁｯﾋﾟﾝｸﾞ					
A1	A	橋台幅 3.6 × ﾁｯﾋﾟﾝｸﾞ延長 0.505	=	1.82	m2
A2	A	橋台幅 3.6 × ﾁｯﾋﾟﾝｸﾞ延長 0.505	=	1.82	m2
		合計	=	3.64	m2
ｺﾝｸﾘｰﾄ削孔		φ29,L=295			
A1	N	1段 × 15孔	=	15	孔
A2	N	1段 × 15孔	=	15	孔
		合計	=	30	孔
		φ29,L=312			
A1	N	1段 × 15孔	=	15	孔
A2	N	1段 × 15孔	=	15	孔
		合計	=	30	孔
ｱﾝｶｰ筋挿入		D19			
A1	N	2段 × 15本	=	30	本
A2	N	2段 × 15本	=	30	本
		合計	=	60	本
鉄筋		SD345 D19			
A1	N	2段 × 15本 (S1)	=	30	本
	W	30本 × 0.732m × 2.25kg/m	=	0.05	t
	N	2段 × 15本 (S2)	=	30	本
	W	30本 × 0.628m × 2.25kg/m	=	0.04	t
A1(小計)		小計	=	60	本
			=	0.09	t
A2	N	2段 × 15本 (S1)	=	30	本
	W	30本 × 0.732m × 2.25kg/m	=	0.05	t
	N	2段 × 15本 (S2)	=	30	本
	W	30本 × 0.628m × 2.25kg/m	=	0.04	t
A2(小計)		小計	=	60	本
			=	0.09	t
		合計	=	120	本
			=	0.18	t
鉄筋		SD345 D13			
A1	N	4本 (S3)	=	4	本
	W	4本 × 3.45m × 0.995kg/m	=	0.01	t
A2	N	4本 (S3)	=	4	本
	W	4本 × 3.45m × 0.995kg/m	=	0.01	t
		合計	=	8	本
			=	0.02	t
鉄筋加工・組立		SD345 D19 (S1 + S2)			
A1	W		=	0.09	t
A2	W		=	0.09	t
		合計	=	0.18	t
鉄筋加工・組立		SD345 D16 (S3)			
A1	W		=	0.01	t
A2	W		=	0.01	t
		合計	=	0.02	t

数量計算書(縁端拡幅工)

名称		算出式	数量
注入材		ｴﾎﾟｷｼ樹脂系	
A1(上段)		D:削孔径=29 , d:鉄筋径=19 , L:注入深さ=295 , N:箇所数=15	
		M:単位体積重量=1200kg/m3 , K:ﾛｽ率=0.20	
	W	{(D^2 - d^2) * π/4 * L * N} * M * (1+K) =	2.40 kg
A1(下段)		D:削孔径=29 , d:鉄筋径=19 , L:注入深さ=312 , N:箇所数=15	
		M:単位体積重量=1200kg/m3 , K:ﾛｽ率=0.20	
	W	{(D^2 - d^2) * π/4 * L * N} * M * (1+K) =	2.54 kg
A1(小計)		小計 =	4.94 kg
A2(上段)		D:削孔径=29 , d:鉄筋径=19 , L:注入深さ=295 , N:箇所数=15	
		M:単位体積重量=1200kg/m3 , K:ﾛｽ率=0.20	
	W	{(D^2 - d^2) * π/4 * L * N} * M * (1+K) =	2.40 kg
A2(下段)		D:削孔径=29 , d:鉄筋径=19 , L:注入深さ=312 , N:箇所数=15	
		M:単位体積重量=1200kg/m3 , K:ﾛｽ率=0.20	
	W	{(D^2 - d^2) * π/4 * L * N} * M * (1+K) =	2.54 kg
A2(小計)		小計 =	4.94 kg
		合計 =	9.88 kg
型枠			
A1(側面)	A	2 × {(0.3 × 0.5) − (0.24 × 0.05 × 1/2)} =	0.29 m2
A1(底面)	A	3.6 × 0.25 =	0.90 m2
A1(正面)	A	3.6 × 0.5 =	1.80 m2
A1(小計)		小計 =	2.99 m2
A2(側面)	A	2 × {(0.3 × 0.5) − (0.24 × 0.05 × 1/2)} =	0.29 m2
A2(底面)	A	3.6 × 0.25 =	0.90 m2
A2(正面)	A	3.6 × 0.5 =	1.80 m2
A2(小計)		小計 =	2.99 m2
		合計 =	5.98 m2
ｺﾝｸﾘｰﾄ		24-8-25(W/C≦55)	
A1	V	3.6 × {(0.3 × 0.5) − (0.24 × 0.05 × 1/2)} =	0.52 m3
A2	V	3.6 × {(0.3 × 0.5) − (0.24 × 0.05 × 1/2)} =	0.52 m3
		合計 =	1.04 m3

仮設工数量集計書

種別	仕様	単位	数量	摘要
吊足場	ﾀｲﾌﾟA1(桁高1.5m未満)	m2	51.9	
	ﾀｲﾌﾟB(両側朝顔,ｼｰﾄ張防護)	m2	51.9	

仮設工

名称	算出式		数量
吊足場		ﾀｲﾌﾟA1(桁高1.5m未満)	
	A	全幅員4.3m ＊ 橋長12.06m =	51.9 m2
		ﾀｲﾌﾟB(両側朝顔,ｼｰﾄ張防護)	
	A	全幅員4.3m ＊ 橋長12.06m =	51.9 m2