

工 事 名 : 6災 6066号 市道下出線 道路災害復旧工事 工事場所 : 輪島市 門前町二又川地内					数 量 調 書 (1 / 2)		
工 種	規 格	寸 法	単 位	数 量	計 算 式		摘 要
土 工							
	掘 削		m3	50	47.64 = 47.64 m3		
	床 掘			1	$\begin{matrix} V_s & & \text{フリューム} \\ 0.25 & \times & 4.00 & + & 0.10 & + & 3.00 \end{matrix}$		= 1.30 m3
	埋 戻			1	$0.14 \times 4.00 + 0.06 + 3.00$		= 0.74 m3
	発生路盤材整地		m3	50	47.64 = 47.64 m3		
舗 装 工							
	表 層 工	密粒度As (20F) 1.4 ≤ W ≤ 3.0 t = 5cm	m2	256	256.11 = 256.11 m ²		区間③・④
	表 層 工	密粒度As (20F) W > 3.0 t = 5cm	m2	281	280.60 = 280.60 m ²		区間①・②・④
	不陸整正	粒調碎石 (M-30) t = 3cm	m2	203	202.51 = 202.51 m ²		
	上層路盤工	粒調碎石 (M-40) t = 15cm	m2	284	284.40 = 284.40 m ²		
	上層路盤工	粒調碎石 (M-30) t = 10cm	m2	50	49.80 = 49.80 m ²		区間④終点側
区 画 線 工							
	実線 白	溶融式 W=15cm	m	22	22.40 = 22.40 m		
排 水 工							
	側溝工	U型側溝 300-400	m	4.0	4.0 m = 4.0 m		撤去 再設置
	側溝工	上ぶた式側溝 200	m	3.0	3.0 m = 3.0 m		
	側溝工	蓋版 (Co製)	枚	4.0	4.0 枚 = 4.0 枚		撤去 再設置
							輪 島 市

工 事 名 : 6災 6066号 市道下出線 道路災害復旧工事 工事場所 : 輪 島 市 門 前 町 二 又 川 地 内					数 量 調 書 (2 / 2)				
工 種	規 格	寸 法	単位	数 量	計 算 式				摘 要
取 壊 工									
	舗装切断工		m	50	50.10 = 50.10 m				
	アスファルト舗装版 破 碎 工		m2	540	536.71 = 536.71 m2				
	アスファルト殻運搬		m3	27	V= 0.05 x 536.71 = 26.84 m3				
	アスファルト殻 処 分 費		t	63	W= 26.84 x 2.35 = 63.06 t				
	有筋コンクリート 取り壊し工	側溝工	m3	0.5	U型側溝	174 (kg/m) /1000*2.5 (m3/t) *4.0m	= 0.28	製品重量より算出 製品重量より算出	
					上ぶた式側溝	0.02 x 3	= 0.06		
					U型側溝蓋	0.02m3/枚 * 8枚	= 0.16		
	有筋コンクリート殻 殻運搬・処分		t	1.3	W= 0.5 x 2.50 = 1.3 t				
輪 島 市									

工 事 名 : 6災 6066号 市道下出線 道路災害復旧工事
 工事場所 : 輪島市 門前町二又川地内

(1/1)

土 量 計 算 書

測 点	単距離								上層路盤	上層路盤	下層路盤	下層路盤	下層路盤	区画線	区画線	舗装版切断	摘 要
		幅 員	平 均	掘削深	掘削土量	路床盛土	舗装面積	不陸整正	t=10cm	t=15cm	t=10cm	t=15cm	t=19cm	白 15cm	白 45cm		
区間①																	
No. 0	—	3.5	—		—												
No. 1.0	1.0	3.5	3.50				3.50	3.50								3.50	表層のみ
No. 15.4	14.4	3.5	3.50	0.15	4.32		50.40	21.60		28.80							クラック深 h=20cm
No. 49.0	33.6	3.5	3.50	0.15	10.08		117.60	50.40		67.20							クラック深 h=20cm
No. 50.0	1.0	3.5	3.50				3.50	3.50						1.00		3.50	表層のみ
No. 70.4	20.4	—												20.40			区間①～②
区間②																	
No. 71.4	1.0	3.2	3.20				3.20	3.20						1.00		3.20	表層のみ
No. 102.4	31.0	3.2	3.20	0.15	9.30		99.20	37.20		62.00							クラック深 h=20cm
No. 103.4	1.0	3.2	3.20				3.20	3.20								3.20	表層のみ
No. 163.8	60.4	—															区間②～③
区間③																	
No. 164.8	1.0	2.0	2.00				2.00	2.00								2.00	表層のみ
No. 173.8	9.0	2.0	2.00	0.15	2.70		18.00			18.00							クラック深 h=20cm
No. 174.8	1.0	2.0	2.00				2.00	2.00								2.00	表層のみ
No. 262.1	87.3	—															区間③～④
区間④																	
No. 263.1	1.0	2.3	2.30				2.30	2.30								2.30	表層のみ
No. 265.1	2.0	2.3	2.30	0.15	0.69		4.60			4.60						2.30	U字側溝
No. 266.1	1.0	2.3	2.30				2.30	2.30								2.30	表層のみ
No. 270.5	4.4	—															U字～路面部
No. 271.5	1.0	4.3	4.30				4.30	4.30								4.30	表層のみ
No. 278.3	6.8	2.8	3.55	0.15	2.04		24.14	10.54		13.60							クラック深 h=20cm
No. 323.4	45.1	2.8	2.80	0.15	13.53		126.28	36.08		90.20							クラック深 h=20cm
No. 325.4	2.0	2.8	2.80	0.10	0.40		5.60	1.60	4.00								クラック深 h=8cm
No. 330.8	5.4	2.4	2.60	0.10	1.08		14.04	3.24	10.80								クラック深 h=8cm
No. 347.3	16.5	3.0	2.70	0.10	3.30		44.55	11.55	33.00							16.50	クラック8cm W=3.0m
No. 348.3	1.0	3.0	3.00	0.10	0.20		3.00	1.00	2.00							1.00	クラック8cm W=3.0m
No. 349.3	1.0	3.0	3.00				3.00	3.00								4.00	表層のみ
合 計	349.3	2.9			47.64	0.00	536.71	202.51	49.80	284.40	0.00	0.00	0.00	22.40	0.00	50.10	

うち復旧延長

176.8

内1.4≦W≦3.0

内3.0<W

256.11

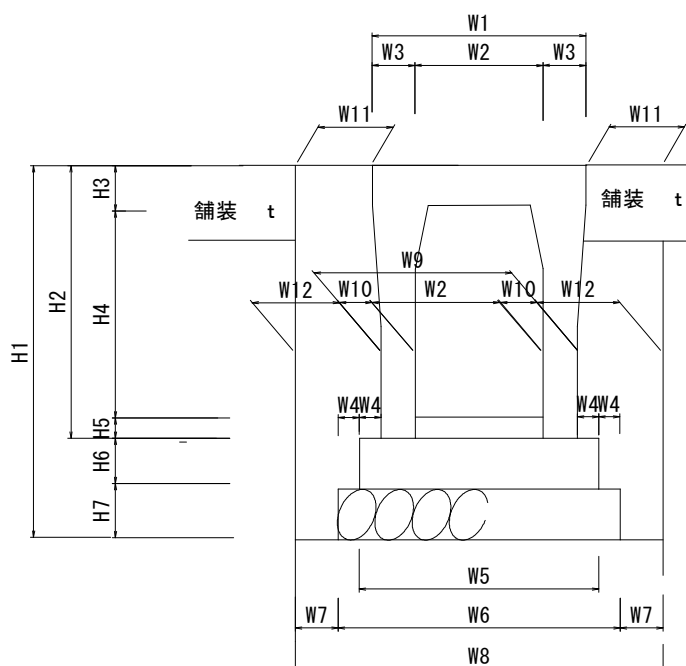
280.60

※上層路盤工=W=2.0m, ΣW有。

上層路盤工 計

334.20 m2

横断用自由勾配側溝



W1	0.520
W2	0.300
W3	0.110
W4	0.050
W5	0.560
W6	0.660
W7	0.100
W8	0.860
W9	0.460
W10	0.080
W11	0.170
W12	0.200
H1	0.655
H2	0.455
H3	0.100
H4	0.305
H5	0.050
H6	0.100
H7	0.100
舗装 t	0.200

式

式
式

式
式

w12-(w3-w10)

式
式

式

躯体重量

0.238t/m

10m当り

側溝		5	本
調整コンクリート	0.050 × 0.300 × 10	0.15	m3
基礎コンクリート	0.100 × 0.560 × 10	0.56	m3
型枠	0.100 × 2 × 10	2.00	m3
基礎材	0.100 × 0.660 × 10	0.66	m3
蓋板	横断用グレーチング蓋 T-25	5	枚

1m当り

E	全体	0.655 × 0.860	0.56	m3
控除	躯体	(0.52 + 0.46) × 0.5 × 0.455	-0.22	m3
控除	Co基礎	0.100 × 0.560	-0.06	m3
控除	舗装	0.170 × 0.200	-0.03	m3
計			0.25	m3
R	全体	0.655 × 0.860	0.56	m3
控除	躯体	(0.52 + 0.46) × 0.5 × 0.455	-0.22	m3
控除	Co基礎	0.100 × 0.560	-0.06	m3
控除	砕石基礎	0.100 × 0.660	-0.07	m3
控除	舗装	0.170 × 0.200 × 2	-0.07	m3
	計		0.14	m3

取壊し

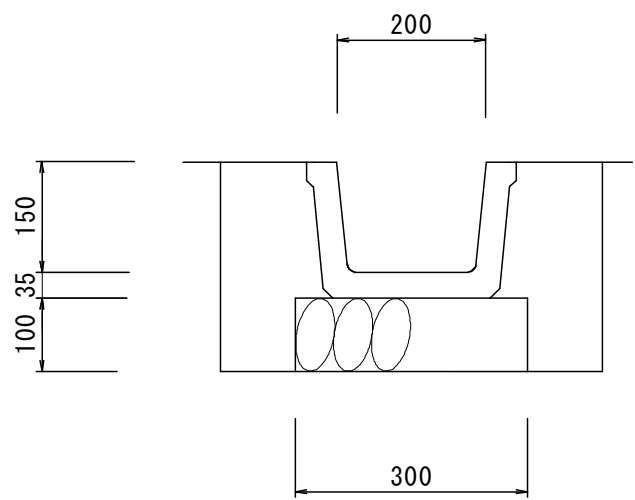
1m当り

躯体	鉄筋Co	0.238/2.5	0.10	m3
計			0.10	
調整コンクリート	無筋Co	0.3 × 0.05	0.02	m3
基礎コンクリート	無筋Co	0.1 × 0.56	0.06	m3
計			0.08	m3

排水工

鉄筋コンクリートベンチフリューム

呼称200



土工		1m当り
床掘	図上求積	0.10
埋戻し	図上求積	0.06

		1m当り
Co取壊し	図上求積	0.02

		10m当り
基礎碎石	0.300×0.100×10	0.30