

工 事 名： 6災 6141号 市道濁池2号線 道路災害復旧工事 工事場所： 輪島市 門前町浦上地内					数 量 調 書 (1 / 1)	
工 種	規 格	寸 法	単 位	数 量	計 算 式	摘 要
土 工						
	掘 削		m3	90	91.37 = 91.37 m3	
	残 土 処 分		m3	90	91.37 = 91.37 m3	
	床 掘		m3	0.4	0.20 × 2.0 = 0.40 m3	
	埋 戻		m3	0.3	0.144 × 2.0 = 0.29 m3	
舗 装 工						
	表 層 工	密粒度As (20F) t =5cm	m2	950	949.79 = 949.79 m ²	
	不陸整正	粒調碎石 (M-30) t =3cm	m2	36	35.95 = 35.95 m ²	
	上層路盤工	粒調碎石 (M-30) t =10cm	m2	914	913.70 = 913.70 m ²	
取 壊 工						
	舗装切断工		m	32	31.70 = 31.70 m	
	ｱｽﾌｧﾙﾄ舗装版 破 碎 工		m2	950	949.79 = 949.79 m2	
	ｱｽﾌｧﾙﾄ殻運搬		m3	47	V= 0.05 × 949.79 = 47.49 m3	
	ｱｽﾌｧﾙﾄ殻 処 分 費		t	112	W= 47.49 × 2.35 = 111.60 t	
	構造物取壊し運搬処分		m3		0.062 × 2 = 0.10 m3	
排 水 工	自由勾配側溝		m	2	2 = 2.00 m	
						輪 島 市

工 事 名 : 6災 6141号 市道濁池2号線 道路災害復旧工事

工事場所 : 輪島市 門前町浦上地内

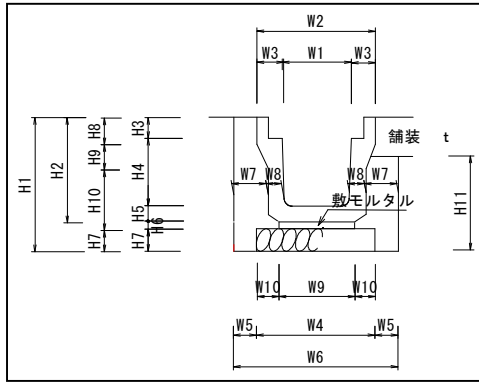
(1/1)

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					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
No. 0	—	8.6	—		—									8.60	
No. 1. 0	1. 0	7. 0	7. 80		0. 00		7. 80	7. 80							表層のみ復旧
No. 2. 7	1. 7	5. 5	6. 25	0. 10	1. 06		10. 63		10. 63						クラック深 h=11cm
No. 23. 0	20. 3	2. 6	4. 05	0. 10	8. 22		82. 22		82. 22						クラック深 h=7cm
No. 55. 4	32. 4	3. 0	2. 80	0. 10	9. 07		90. 72		90. 72						クラック深 h=7cm
							0. 14								
No. 88. 5	—	4. 2	—		—										
No. 89. 5	1. 0	4. 2	4. 20		0. 00		4. 20	4. 20							表層のみ復旧
No. 106. 1	16. 6	3. 5	3. 85	0. 10	6. 39		63. 91		63. 91						クラック深 h=8cm
No. 107. 1	1. 0	3. 5	3. 50		0. 00		3. 50	3. 50						3. 50	表層のみ復旧
No. 134. 5	—	3. 8	—		—									3. 80	
No. 135. 5	1. 0	3. 8	3. 80		0. 00		3. 80	3. 80							表層のみ復旧
No. 152. 5	17. 0	3. 8	1. 90	0. 10	3. 23		32. 30		32. 30						クラック深 h=8cm
No. 175. 4	22. 9	6. 2	5. 00	0. 10	11. 45		114. 50		114. 50						クラック深 h=8cm
No. 179. 9	4. 5	3. 6	1. 80	0. 10	0. 81		8. 10		8. 10						クラック深 h=8cm
No. 190. 9	11. 0	3. 6	1. 80	0. 10	1. 98		19. 80		19. 80						クラック深 h=8cm
No. 207. 9	17. 0	4. 0	2. 00	0. 10	3. 40		34. 00		34. 00						クラック深 h=8cm
No. 214. 9	7. 0	4. 8	4. 30	0. 10	3. 01		30. 10		30. 10						クラック深 h=8cm
No. 220. 3	5. 4	4. 0	3. 90	0. 10	2. 11		21. 06		21. 06						クラック深 h=8cm
No. 235. 4	15. 1	2. 8	3. 30	0. 10	4. 98		49. 83		49. 83						クラック深 h=8cm
No. 249. 7	14. 3	5. 0	4. 40	0. 10	6. 29		62. 92		62. 92						クラック深 h=8cm
No. 253. 7	4. 0	5. 0	4. 40	0. 10	1. 76		17. 60		17. 60						クラック深 h=8cm
No. 254. 7	1. 0	3. 3	4. 15		0. 00		4. 15	4. 15						3. 30	表層のみ復旧
No. 295. 8	—	3. 3	—		—									3. 30	
No. 296. 8	1. 0	3. 3	3. 30		0. 00		3. 30	3. 30							表層のみ復旧
No. 327. 2	30. 4	2. 8	3. 05	0. 10	9. 27		92. 72		92. 72						クラック深 h=8cm
No. 328. 2	1. 0	2. 8	2. 80		0. 00		2. 80	2. 80						2. 80	表層のみ復旧
No. 371. 0		3. 0			—									3. 00	
No. 372. 0	1. 0	3. 0	3. 00		0. 00		3. 00	3. 00							表層のみ復旧
No. 389. 9	17. 9	3. 1	1. 55	0. 10	2. 78		27. 75		27. 75						クラック深 h=8cm
No. 405. 6	15. 7	3. 3	3. 15	0. 10	4. 95		49. 46		49. 46						クラック深 h=8cm
No. 414. 8	9. 2	2. 6	1. 30	0. 10	1. 20		11. 96		11. 96						クラック深 h=8cm
No. 440. 2	25. 4	2. 8	1. 40	0. 10	3. 56		35. 56		35. 56						クラック深 h=8cm
No. 450. 8	10. 6	2. 6	1. 30	0. 10	1. 38		13. 78		13. 78						クラック深 h=8cm
No. 464. 8	14. 0	3. 4	3. 20	0. 10	4. 48		44. 80		44. 80						クラック深 h=14cm
No. 465. 8	1. 0	3. 4	3. 40		0. 00		3. 40	3. 40						3. 40	表層のみ復旧
合 計	321. 4	3. 9			91. 37	0. 00	949. 79	35. 95	913. 70	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	31. 70	

上層路盤工 計 913. 70 m2
下層路盤工 計 0. 00 m2

落蓋式U型側溝 標準 片側舗装



E	民地側	
	0.1×0.12	0.012
	(0.1+0.165)×0.5×0.08	0.011
	0.165×0.285	0.047
	0.1×0.1	0.010
	小計	0.080
	道路側	
	(0.1+0.165)×0.5×(0.095+0.08-0.15)	0.007
	0.165×0.285	0.047
	0.1×0.1	0.010
	小計	0.064
	基礎	
	0.56×0.1	0.056
	小計	0.056
	合計	0.200

R	民地側	
	0.1×0.12	0.012
	(0.1+0.165)×0.5×0.08	0.011
	0.165×0.285	0.047
	0.1×0.1	0.010
	小計	0.080
	道路側	
	(0.1+0.165)×0.5×(0.095+0.08-0.15)	0.007
	0.165×0.285	0.047
	0.1×0.1	0.010
	小計	0.064
	基礎	
	0.56×0.1	0.056
	小計	0.056
	合計	0.200

合計		0.144
----	--	-------

W1	0.250	入力
W2	0.500	入力
W3	(W2-W1)/2	0.125 式
W4	W9+W10×2	0.560 式
W5		0.100 入力
W6	W4+W5×2	0.760 式
W7	W3+W5-W8	0.165 式
W8		0.060 d'+0.05
W9		0.360 入力
W10	0.144	0.100 入力
H1	H2+H6+H7	0.585 式
H2		0.455 入力
H3		0.095 入力
H4		0.250 入力
H5		0.060 入力
H6		0.030 入力
H7		0.100 入力
H8		0.120 入力
H9		0.080 式
H10	H1-H8-H9-H7	0.285 式
H11	H1-舗装t	0.435
舗装t		0.150 入力

1m当り重量 0.145t

碎石基礎	10m当り
0.56×0.1×10	0.6 m3

蓋板	グレーチング蓋	1枚
----	---------	----

取壊	10m当り
(0.145/2.35)×10	0.617 m3