

参考図書

平成30年度

仙松維第2号

仙台松島道路 路肩法面防草対策工事

数量計算書

《 実施 》

 宮城県道路公社

## 目 次

- § 1. 数量総括表
- § 2. 道路土工
- § 3. 法面工
- § 4. 除草工
- § 5. 舗装工
- § 6. 集水枘工
- § 7. 防護柵工
- § 8. 道路付属物工
- § 9. 区画線工
- § 10. 縁石工
- § 11. 仮設工

# 数量総括表

レベル1 工事	レベル2 工種	レベル3 種別	レベル4 細別	レベル5 規格	単位	数量	設計計上 数量	備考
道路改良	道路土工	掘削工	床掘	土砂	m3	105	110	
			人力掘削	土砂	m3	16	16	
		法面整形工	切土法面整形	土砂:1:1.2	m2	972	970	
			盛土法面整形	1:1.5	m2	1,161	1,160	
		残土処理工	運搬処理工	運搬距離 L=35.0km以下	m3	105	110	
	法面工	防草板工	防草板(切土)	Coシール 0.74m3/10m含む	m	540	540	
			防草板(盛土)	Coシール 0.45m3/10m含む	m	1,290	1,290	
道路維持	除草工	道路除草工	除草(複合)	L=21.5km以下	m2	3,354	3,350	
舗装	舗装工	アスファルト 舗装工	路肩表層工	ポ-ラスAs(13) t=5cm	m2	3,145	3,150	
			レベリング	再生粗粒度As(20) 平均t=5cm	m2	2,909	2,910	
			端部切削工	As殻運搬処理L=21.5km以下 含む	m2	555	560	
			クラック処理	シート張 W=0.3m	m	130	130	
	排水構造物工	集水枡	集水枡嵩上げ	内700x600 外1000x900x150H	基	35	35	
				内700x750 外1000x10500x150H	基	2	2	
				内800x600 外1100x900x150H	基	1	1	
				内800x900 外1100x1200x150H	基	1	1	
	防護柵工	路側防護柵	ガードレール 撤去	土中用 Gr-A-4E	m	1,290	1,290	
			ガードレール 再設置	土中用 Gr-A-4E	m	1,290	1,290	
	道路 付属物工	視線誘導標	視線誘導標 撤去・再設置	土中建込 反射体径φ100 以下、支柱径φ34	本	27	27	
	区画線工	区画線工	ペイント式区画線	車線外側線 実線 白 20cm	m	1,850	1,850	
	縁石工	縁石工	アスカーブ設置	再生再粒度As13 V=0.3m3/10m H=160	m	1,850	1,850	
	構造物撤去工	縁石撤去工	アスカーブ撤去	V=0.209m3/10m H=120	m	1,850	1,850	
			As殻運搬処理	L=22.0km以下	m3	39	39	
	仮設工	仮設Gr	仮設Gr設置	ミニガードシステム	m	1,850	1,850	
			仮設Gr撤去	ミニガードシステム	m	1,850	1,850	
			仮設Gr移設	運搬重量 49.5t(925m分) 仮置運搬L=10km以内	回	1	1	
			仮設Gr損料・整備費	925m 1回転用	式	1	1	
		交通管理工	交通誘導警備員	A	A	式	1	1
B				B	式	1	1	
交通規制工		交通規制機材	LED 昇降式 6面	LED 昇降式 6面	式	1	1	
有料道路料金	有料道路料金			式	1	1		



**土 工 計 算 書**

測 点	距離	盛土部路肩掘削(土砂)			切土部路肩掘削(土砂)			備 考
		C8			C9			
		断面積	平均	土量	断面積	平均	土量	
No. 113 + 10.000		0.060						盛土部
No. 126	250.000	0.060	0.06	15.0				
小計								
No. 126								ボックス
No. 127	20.000							
小計								
No. 127					0.050			切土部
No. 133 + 15.000	135.000				0.050	0.05	6.8	
小計								
No. 133 + 15.000		0.060						盛土部
No. 141	145.000	0.060	0.06	8.7				
小計								
No. 141								切土部
No. 143 + 15.000	55.000				0.050	0.05	2.8	
小計								
No. 143 + 15.000		0.060						盛土部
No. 169 + 15.000	520.000	0.060	0.06	31.2				
小計								
No. 169 + 15.000					0.050			切土部
No. 173 + 10.000	75.000				0.050	0.05	3.8	
小計								
No. 173 + 10.000		0.060						盛土部
No. 174	10.000	0.060	0.06	0.6				
小計				0.6				
No. 174					0.050			切土部
No. 180	120.000				0.050	0.05	6.0	
小計								
No. 180		0.060						盛土部
No. 182 + 5.000	45.000	0.060	0.06	2.7				
小計								
No. 182 + 5.000					0.050			切土部
No. 184 + 10.000	45.000				0.050	0.05	2.3	
小計								
No. 184 + 10.000		0.060						盛土部
No. 185 + 5.000	15.000	0.060	0.06	0.9				
小計								
No. 185 + 5.000					0.050			切土部
No. 187 + 15.000	50.000				0.050	0.05	2.5	
小計								
No. 187 + 15.000		0.060						盛土部
No. 196 + 15.000	180.000	0.060	0.06	10.8				
小計								
No. 196 + 15.000		0.060						盛土部
No. 203	125.000	0.060	0.06	7.5				
小計								
No. 203					0.050			切土部
No. 206	60.000				0.050	0.05	3.0	
小計								
計	1,850.000			78.0			27.2	105.2

盛土部路肩掘削(土砂)  
V=0.48x0.12=0.06m<sup>3</sup>

切土部路肩掘削(土砂)  
V=0.83x0.06=0.05m<sup>3</sup>

切土部延長            540.000

盛土部延長            1,290.000

人力掘削 工内訳書

項目	計 算 式	単位	数 量
人力掘削工	人力掘削(試掘) 盛土部		
	断面積(1箇所当り)		
	法長          深さ          幅		
	A= 1.3 m × 0.4 m × 0.2 m	= 0.104 m <sup>3</sup>	
	盛土部延長	L= 1,290 m	
	試掘箇所		
	1,290 m ÷ 10 m/1箇所	= 129.000	
		= 129	
	V= 0.104 m <sup>3</sup> × 129 箇所	= 13.416	m <sup>3</sup>
			13.0
	人力掘削(試掘) 切土部		
	断面積(1箇所当り)		
	平場          深さ          幅		
	A= 0.8 m × 0.4 m × 0.2 m	= 0.064 m <sup>2</sup>	
	切土部延長	L= 540 m	
	試掘箇所		
	540 m ÷ 10 m/1箇所	= 54.000	
		= 54	
	V= 0.064 m <sup>2</sup> × 54 箇所	= 3.456	m <sup>3</sup>
			3.0
合計		m <sup>3</sup>	16.0

**法 面 整 形 計 算 書**

測 点	距離	盛土部法面整形			切土部法面整形			備 考
		法長	平均	面積	法長	平均	面積	
		No. 113 + 10.000		0.900				
No. 126	250.000	0.900	0.90	225.0				
小計								
No. 126							ボックス	
No. 127	20.000							
小計								
No. 127					1.800		切土部	
No. 133 + 15.000	135.000				1.800	1.80	243.0	
小計								
No. 133 + 15.000		0.900					盛土部	
No. 141	145.000	0.900	0.90	130.5				
小計								
No. 141 + 0.000					1.800		切土部	
No. 143 + 15.000	55.000				1.800	1.80	99.0	
小計								
No. 143 + 15.000		0.900					盛土部	
No. 169 + 15.000	520.000	0.900	0.90	468.0				
小計								
No. 169 + 15.000					1.800		切土部	
No. 173 + 10.000	75.000				1.800	1.80	135.0	
小計								
No. 173 + 10.000		0.900					盛土部	
No. 174	10.000	0.900	0.90	9.0				
小計								
No. 174					1.800		切土部	
No. 180	120.000				1.800	1.80	216.0	
小計								
No. 180		0.900					盛土部	
No. 182 + 5.000	45.000	0.900	0.90	40.5				
小計								
No. 182 + 5.000					1.800		切土部	
No. 184 + 10.000	45.000				1.800	1.80	81.0	
小計								
No. 184 + 10.000		0.900					盛土部	
No. 185 + 5.000	15.000	0.900	0.90	13.5				
小計								
No. 185 + 5.000					1.800		切土部	
No. 187 + 15.000	50.000				1.800	1.80	90.0	
小計								
No. 187 + 15.000		0.900					盛土部	
No. 196 + 15.000	180.000	0.900	0.90	162.0				
小計								
No. 196 + 15.000		0.900					盛土部	
No. 203	125.000	0.900	0.90	112.5				
小計								
No. 203					1.800		切土部	
No. 206	60.000				1.800	1.80	108.0	
小計								
計	1,850.000			1,161.0			972.0	

切土部延長            540.000

盛土部延長            1,290.000





## 防 草 板 工 計 算 書

測 点	距離	防草板(盛土 法長L=1.0m)			防草板(切土 法長L=1.8m)			備 考
		法長	平均	面積	法長	平均	面積	
		No. 113 + 10.000		1.000				
No. 126	250.000	1.000	1.00	250.0				
小計								
No. 126							ボックス	
No. 127	20.000							
小計								
No. 127					1.800		切土部	
No. 133 + 15.000	135.000				1.800	1.80	243.0	
小計								
No. 133 + 15.000		1.000					盛土部	
No. 141 + 0.000	145.000	1.000	1.00	145.0				
小計								
No. 141 + 0.000					1.800		切土部	
No. 143 + 15.000	55.000				1.800	1.80	99.0	
小計								
No. 143 + 15.000		1.000					盛土部	
No. 169 + 15.000	520.000	1.000	1.00	520.0				
小計								
No. 169 + 15.000					1.800		切土部	
No. 173 + 10.000	75.000				1.800	1.80	135.0	
小計								
No. 173 + 10.000		1.000					盛土部	
No. 174	10.000	1.000	1.00	10.0				
小計								
No. 174					1.800		切土部	
No. 180	120.000				1.800	1.80	216.0	
小計								
No. 180		1.000					盛土部	
No. 182 + 5.000	45.000	1.000	1.00	45.0				
小計								
No. 182 + 5.000					1.800		切土部	
No. 184 + 10.000	45.000				1.800	1.80	81.0	
小計								
No. 184 + 10.000		1.000					盛土部	
No. 185 + 5.000	15.000	1.000	1.00	15.0				
小計								
No. 185 + 5.000					1.800		切土部	
No. 187 + 15.000	50.000				1.800	1.80	90.0	
小計								
No. 187 + 15.000		1.000					盛土部	
No. 196 + 15.000	180.000	1.000	1.00	180.0				
小計								
No. 196 + 15.000		1.000					盛土部	
No. 203	125.000	1.000	1.00	125.0				
小計								
No. 203					1.800		切土部	
No. 206	60.000				1.800	1.80	108.0	
小計								
計	1,850.000			1,290.0			972.0	

切土部延長 540.000

盛土部延長 1,290.000







**除 草 工 計 算 書**

測 点	距離	盛土部除草工			切土部除草工			備 考
		法長	平均	面積	法長	平均	面積	
		No. 113 + 10.000		1.500				
No. 126	250.000	1.500	1.50	375.0				
小計								
No. 126							ボックス	
No. 127	20.000							
小計								
No. 127					2.600		切土部	
No. 133 + 15.000	135.000				2.600	2.60	351.0	
小計								
No. 133 + 15.000		1.500					盛土部	
No. 141	145.000	1.500	1.50	217.5				
小計								
No. 141 + 0.000					2.600		切土部	
No. 143 + 15.000	55.000				2.600	2.60	143.0	
小計								
No. 143 + 15.000		1.500					盛土部	
No. 169 + 15.000	520.000	1.500	1.50	780.0				
小計								
No. 169 + 15.000					2.600		切土部	
No. 173 + 10.000	75.000				2.600	2.60	195.0	
小計								
No. 173 + 10.000		1.500					盛土部	
No. 174	10.000	1.500	1.50	15.0				
小計				15.0				
No. 174					2.600		切土部	
No. 180	120.000				2.600	2.60	312.0	
小計								
No. 180		1.500					盛土部	
No. 182 + 5.000	45.000	1.500	1.50	67.5				
小計								
No. 182 + 5.000					2.600		切土部	
No. 184 + 10.000	45.000				2.600	2.60	117.0	
小計								
No. 184 + 10.000		1.500					盛土部	
No. 185 + 5.000	15.000	1.500	1.50	22.5				
小計								
No. 185 + 5.000					2.600		切土部	
No. 187 + 15.000	50.000				2.600	2.60	130.0	
小計								
No. 187 + 15.000		1.500					盛土部	
No. 196 + 15.000	180.000	1.500	1.50	270.0				
小計								
No. 196 + 15.000		1.500					盛土部	
No. 203	125.000	1.500	1.50	187.5				
小計								
No. 203					2.600		切土部	
No. 206	60.000				2.600	2.60	156.0	
小計								
計	1,850.000			1,950.0			1,404.0	

切土部延長            540.000

盛土部延長            1,290.000

盛土部除草工

L=0.4+1.1=1.5m

切土部除草工

L=0.8+1.8=2.6m



**舗 装 工 計 算 書**

測 点	距離	路肩表層工			レベリング			備 考
		ポーラスAs(13) t=5cm			再生粗粒度As(20) 平均t=5cm			
		幅員	平均	面積	幅員	平均	面積	
No. 113 + 10.000		1.700			2.100			
No. 120	130.000	1.700	1.70	221.0	2.100	2.10	273.0	
小計								
No. 120		1.700			2.100			
No. 122 + 10.000	50.000	1.700	1.70	85.0	2.100			
小計								
No. 122 + 10.000		1.700			2.100			
No. 143 + 15.000	425.000	1.700	1.70	722.5	2.100	2.10	892.5	
小計								
No. 143 + 15.000		1.700			2.100			
No. 169 + 15.000	520.000	1.700	1.70	884.0	2.100	2.10	1,092.0	
小計								
No. 169 + 15.000		1.700			2.100			
No. 172 + 0.000	45.000	1.700	1.70	76.5	2.100			
小計								
No. 172		1.700			2.100			
No. 174	40.000	1.700	1.70	68.0	2.100	2.10	84.0	
小計								
No. 174		1.700			2.100			
No. 177 + 5.000	65.000	1.700	1.70	110.5	2.100	2.10	136.5	
小計								
No. 177 + 5.000		1.700			2.100			
No. 184 + 10.000	145.000	1.700	1.70	246.5	2.100			
小計								
No. 184 + 10.000		1.700			2.100			
No. 185 + 5.000	15.000	1.700	1.70	25.5	2.100	2.10	31.5	
小計								
No. 185 + 5.000		1.700			2.100			
No. 187 + 15.000	50.000	1.700	1.70	85.0	2.100	2.10	105.0	
小計								
No. 187 + 15.000		1.700			2.100			
No. 196 + 15.000	180.000	1.700	1.70	306.0	2.100			
小計								
No. 196 + 15.000		1.700			2.100			
No. 203 + 15.000	140.000	1.700	1.70	238.0	2.100	2.10	294.0	
小計								
No. 203 + 15.000		1.700			2.100			
No. 206	45.000	1.700	1.70	76.5	2.100			
小計								
計	1,850.000			3,145.0			2,908.5	

レベリング暑さ平均値計算書

測 点	距離	レベリング						備 考
		高さ	平均	平均断面積				
No. 113 + 10.000		0.030	0.03	0.0				h=80-50
No. 115 + 5.000	35.000	0.060	0.05	1.8				h=110-50
No. 117 + 10.000	45.000	0.035	0.05	2.3				h=85-50
No. 120	50.000	0.000	0.02	1.0				h=50-50
No. 122 + 10.000	50.000	0.110	0.06	3.0				h=160-50
No. 125	50.000	0.055	0.08	4.0				h=105-50
No. 127 + 10.000	50.000	0.055	0.06	3.0				h=105-50
No. 130	50.000	0.055	0.06	3.0				h=105-50
No. 132	40.000	0.075	0.07	2.8				h=125-50
No. 133 + 15.000	35.000	0.060	0.07	2.5				h=110-50
No. 135	25.000	0.060	0.06	1.5				h=120-50
No. 137 + 10.000	50.000	0.050	0.06	3.0				h=100-50
No. 140	50.000	0.035	0.04	2.0				h=85-50
No. 141	20.000	0.035	0.04	0.8				h=85-50
No. 142	20.000	0.075	0.06	1.2				h=125-50
No. 143 + 15.000	35.000	0.100	0.09	3.2				h=150-50
No. 145	25.000	0.035	0.07	1.8				h=85-50
No. 149	80.000	0.105	0.07	5.6				h=155-50
No. 151	40.000	0.090	0.10	4.0				h=140-50
No. 152 + 10.000	30.000	0.110	0.10	3.0				h=160-50
No. 154	30.000	0.075	0.09	2.7				h=125-50
No. 157	60.000	0.240	0.16	9.6				h=290-50
No. 158 + 15.000	35.000	0.070	0.16	5.6				h=120-50
No. 160 + 10.000	35.000	0.095	0.08	2.8				h=145-50
No. 163	50.000	0.040	0.07	3.5				h=90-50
No. 165 + 10.000	50.000	0.100	0.07	3.5				h=150-50
No. 168	50.000	0.015	0.06	3.0				h=65-50
No. 169 + 15.000	35.000	0.000	0.01	0.4				h=40-50
No. 172	45.000	0.020	0.01	0.5				h=70-50
No. 174	40.000	0.040	0.03	1.2				h=90-50
No. 175 + 15.000	35.000	0.010	0.03	1.1				h=60-50
No. 177 + 5.000	30.000	0.000	0.01	0.3				h=50-50
No. 180	55.000	0.000	0.00	0.0				h=35-50
No. 182 + 5.000	45.000	0.000	0.00	0.0				h=20-50
No. 184 + 10.000	45.000	0.020	0.01	0.5				h=70-50
No. 193 + 10.000	180.000	0.000	0.01	1.8				h=0-50
No. 196 + 15.000	65.000	0.000	0.00	0.0				h=50-50
No. 199 + 5.000	50.000	0.015	0.01	0.5				h=65-50
No. 201 + 15.000	50.000	0.130	0.07	3.5				h=180-50
No. 203 + 15.000	40.000	0.000	0.07	2.8				h=30-50
No. 206 + 0.000	45.000	0.000	0.00	0.0				h=45-50
計	1,850.000			92.8				

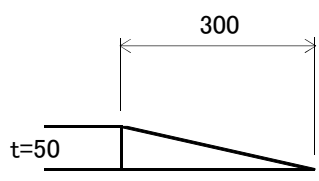
レベリング平均厚: = 平均断面積(m2) ÷ 総延長(m)

= 92.800 ÷ 1,850.000

= 0.05



## 端部切削工 内 訳 書

項 目	計 算 式	単 位	数 量
舗装工	<p>舗装端部 切削工</p> <div style="display: flex; align-items: center; justify-content: center;">  <div style="margin-left: 20px;"> <p>平均厚 t= 25 mm</p> </div> </div> <p>No. 113 + 10.000 ~ No. 141      L= 550.000 m            No. 141                      ~ No. 206      L= 1300.000 m</p> <p style="text-align: right;">Σ L= 1,850.000 m</p> <p>A= 0.3 m × 1,850.0 m = 555 m<sup>2</sup></p> <p>V= 555 m<sup>2</sup> × 0.0250 m = 13.875 m<sup>3</sup></p>		
		m <sup>2</sup>	555
		m <sup>3</sup>	14

クラック処理工 内 訳 書

項 目	計 算 式	単 位	数 量
舗装工	<p>クラック抑制シート</p> <p>施工延長 No. 113 + 10.000 ~ No. 206      L=      1850.0 m</p> <p>クラック箇所数(1箇所/30mと仮定) 1850.0 ÷ 30.0      N=      62 箇所</p> <p>クラック1箇所当たり延長      L=      2.1 m</p> <p>クラック抑制シート延長 62.0 × 2.1      L=      130.2 m</p>	m	130



樹蓋嵩上げ

柵番号	測 点	グレーチング蓋			備考
		L(mm)	W(mm)	箇所	
75	No. 115 + 5.000	885	700	1	
74	No. 117 + 10.000	820	850	1	
73	No. 120	820	700	1	
72	No. 122 + 10.000	820	900	1	
71	No. 125	820	700	1	
70	No. 127 + 10.000	820	700	1	
69	No. 130	820	700	1	
68	No. 132	820	700	1	
67	No. 133 + 15.000	820	700	1	
66	No. 135	820	700	1	
65	No. 137 + 10.000	820	700	1	
64	No. 140	820	700	1	
63	No. 142	820	700	1	
62	No. 143 + 15.000	820	700	1	
61	No. 145	820	700	1	
60	No. 149	820	700	1	
59	No. 151	820	700	1	
58	No. 152 + 10.000	820	700	1	
57	No. 154	820	850	1	
56	No. 157	820	700	1	
55	No. 158 + 15.000	820	700	1	
54	No. 160 + 10.000	780	700	1	
53	No. 163	780	700	1	
52	No. 165 + 10.000	780	700	1	
51	No. 168	780	700	1	
50	No. 169 + 15.000	780	700	1	
49	No. 172	780	700	1	
48	No. 174	780	700	1	
47	No. 175 + 15.000	780	700	1	
46	No. 177 + 5.000	780	700	1	
45	No. 180	780	700	1	
44	No. 182 + 5.000	780	700	1	
43	No. 184 + 10.000	780	700	1	
42	No. 193 + 10.000	780	700	1	
41	No. 196 + 15.000	780	700	1	
40	No. 199 + 5.000	780	700	1	
39	No. 201 + 15.000	780	700	1	
38	No. 203 + 15.000	780	700	1	
37	No. 206 + 0.000	780	700	1	
	計			39	

グレーチング蓋		
820	700	17
820	850	2
780	700	18
885	700	1
820	900	1
		39

780~820	700	35
800~820	850	2
885~900	700~710	1
820~900	900~990	1





路側防護柵工内訳書

項目	計 算 式	単位	数 量
路側防護柵 撤去・再設置	Gr-A-4E 右側(上り線)盛土区間		
	No. 113 + 10.000 ~ No. 126 L= 250.000	m	250
	No. 133 + 15.000 ~ No. 141 L= 145.000	m	145
	No. 143 + 15.000 ~ No. 169 + 15.000 L= 520.000	m	520
	No. 173 + 10.000 ~ No. 174 L= 10.000	m	10
	No. 180 ~ No. 182 + 5.000 L= 45.000	m	45
	No. 184 + 10.000 ~ No. 185 + 5.000 L= 15.000	m	15
	No. 187 + 15.000 ~ No. 196 + 15.000 L= 180.000	m	180
	No. 196 + 15.000 ~ No. 203 L= 125.000	m	125
	Σ L= 1,290.000 m	m	1,290





視線誘導標 内 訳 書

項 目	計 算 式	単 位	数 量
視線誘導標 撤去・再設置			
	切土区間		
	No. 127 + 0.000 ~ No. 133 + 15.000 L= 135.000	m	135
	No. 141 + 0.000 ~ No. 143 + 15.000 L= 55.000	m	55
	No. 169 + 15.000 ~ No. 173 + 10.000 L= 75.000	m	75
	No. 174 + 0.000 ~ No. 180 + 0.000 L= 120.000	m	120
	No. 182 + 5.000 ~ No. 184 + 10.000 L= 45.000	m	45
	No. 185 + 5.000 ~ No. 187 + 15.000 L= 50.000	m	50
	No. 203 + 0.000 ~ No. 206 + 0.000 L= 60.000	m	60
	Σ L= 540.000 m	m	540

撤去・再設置本数

$$540 \div 20 \text{ m/本} = 27 \text{ 本}$$



区画線工内訳書

項目	計 算 式	単位	数 量	
ペイント式 区画線 車線外側線 実線 白 20cm  右側				
	No. 113 + 10.000 ~ No. 141	L= 550.000 m	m	550
	No. 141 ~ No. 206	L= 1,300.000 m	m	1,300
		Σ L= 1,850.000 m	m	1,850



縁石工内訳書

項目	計 算 式	単位	数 量
縁石工	アスカーブ設置 V=0.3m <sup>2</sup> H=160		
	No. 113 + 10.000 ~ No. 141 L= 550.000 m	m	550
	No. 141 ~ No. 206 L= 1,300.000 m	m	1,300
縁石工	アスカーブ撤去 V=0.209m <sup>2</sup> H=120		
	No. 113 + 10.000 ~ No. 141 L= 550.000 m	m	550
	No. 141 ~ No. 206 L= 1,300.000 m	m	1,300
縁石工	As殻運搬処理		
	V= 0.0209 x 1,850.000 = 38.665 m <sup>3</sup>	m <sup>3</sup>	39

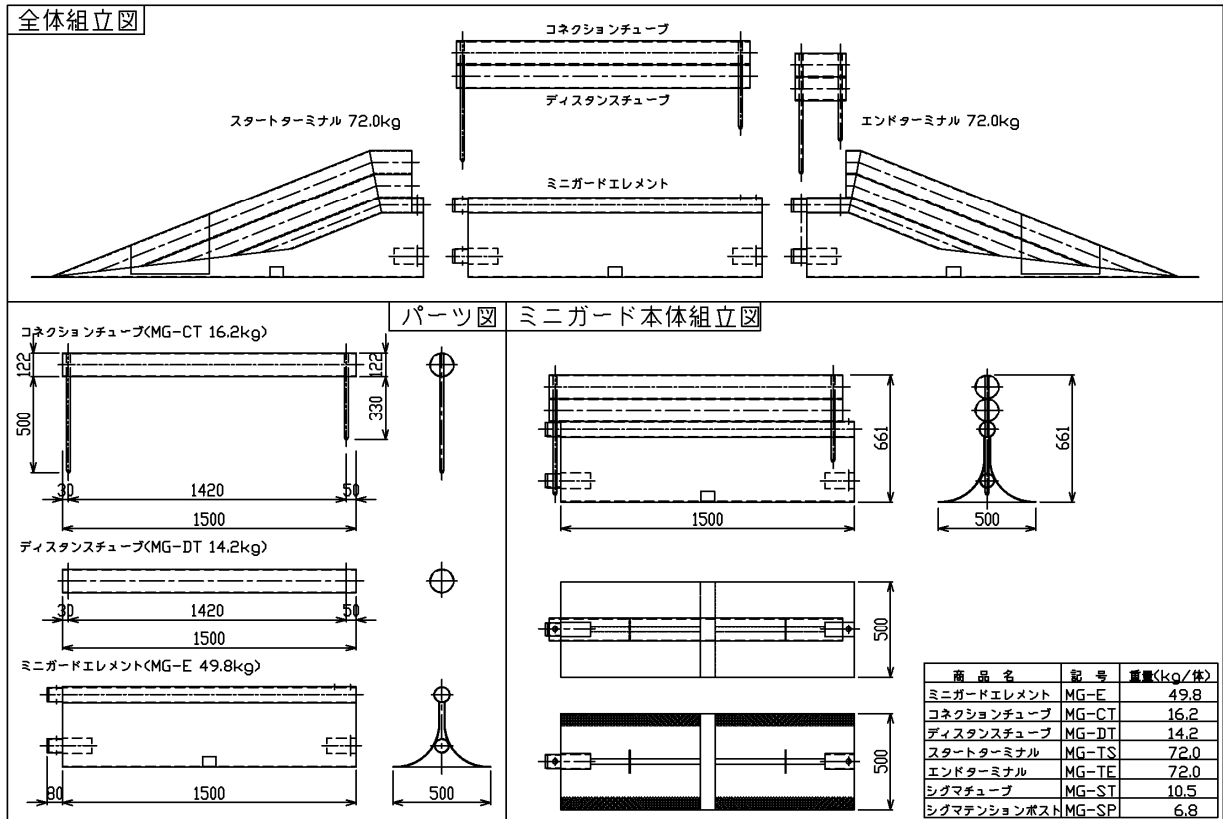


# 〈 仮設Gr 参考図 〉

仮設Gr設置・撤去延長 L= 1,850 m

・1サイクル当り規制延長 L= 925 m

・切替回数 N= 1 回



{ ミニガードエレメント コネクションチューブ ディスタンスチューブ	49.8kg/1.5m		
	16.2kg/1.5m		
	14.2kg/1.5m		
	合計 = 80.2kg/1.5m	→	53.47 kg/m

◎ 運搬重量 = 925.0 m × 53.47 kg/m  
 = 49,459.8 kg  
 = 49.5 t

◎ 使用部材  
 ターミナル(2.0m/個) = 4 m  
 エレメント(1.5m/個) = 921 m