

土の一軸圧縮試験（一軸圧縮強さ）

（単位：kN/m²）

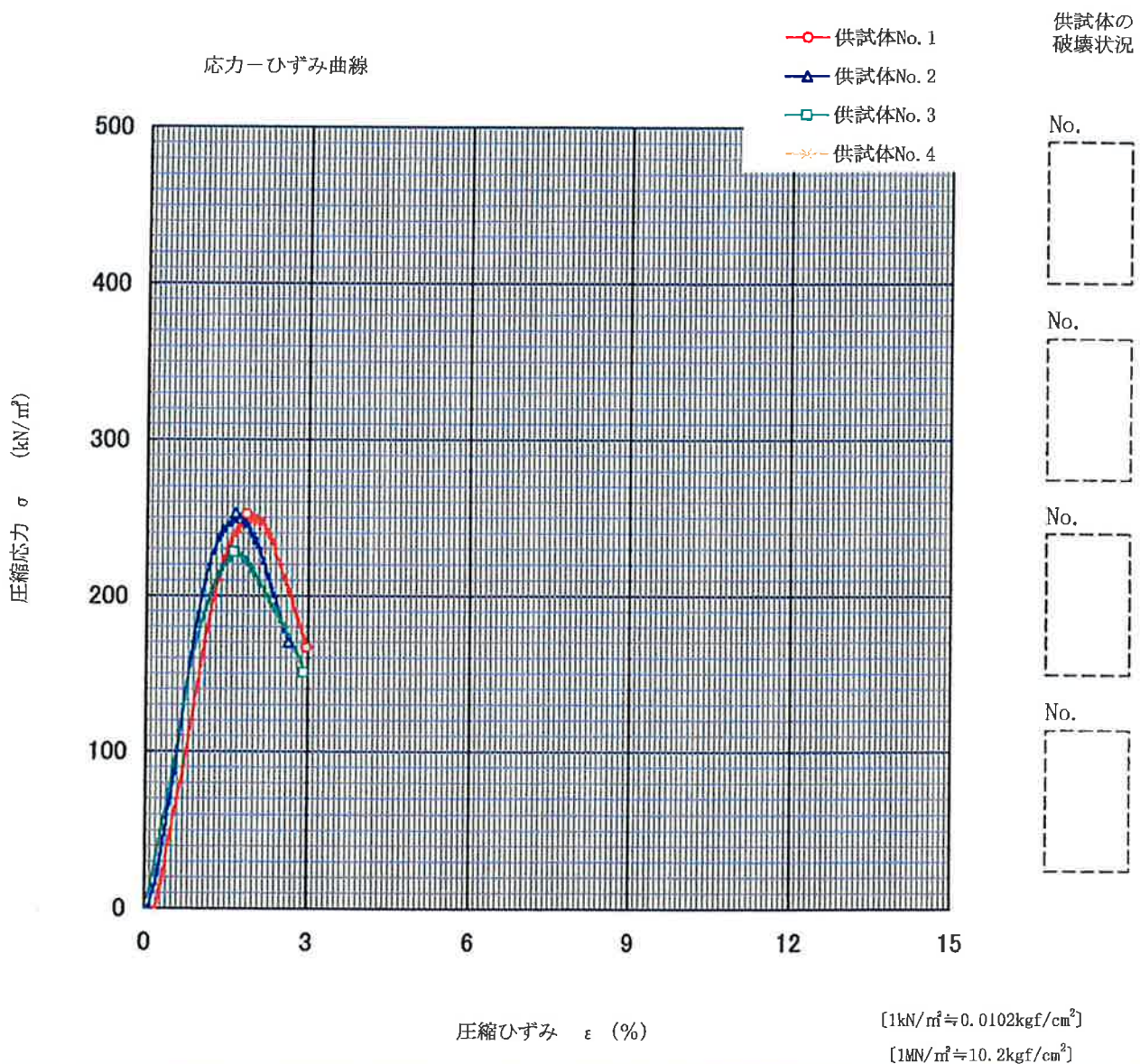
材齢	試料	10	30	60	90	180	360
溶融スラグ入り改良土	1	131.7	226.3	333.0	427.2	808.1	1,226.5
	2	134.1	310.3	335.9	428.3	851.3	1,184.9
	3	140.5	194.5	298.0	483.5	794.5	1,138.0
	平均	135.4	243.7	322.3	446.3	818.0	1,183.1
改良土	1	252.4	326.4	419.4	556.2	899.4	1,556.6
	2	253.0	344.5	414.5	483.5	920.1	1,474.6
	3	228.0	338.6	382.7	485.9	923.5	1,542.4
	平均	244.5	336.5	405.5	508.5	914.3	1,524.5

JIS A 1216 JGS 0511	土の一軸圧縮試験 (強度, 変形特性)
------------------------	---------------------

調査件名 溶融スラグ倉庫棟 (外構) 舗装工 試験年月日 2012年3月26日
 下層路盤工の試験施工

試料番号 (深さ) 改良土 材齢10日 試験者 五十嵐 一美

土質名称	供試体 No.	1	2	3	4
液性限界 $w_L^{(1)}$ %	試料の状態	0	0	0	
塑性限界 $w_p^{(1)}$ %	高さ H_0 cm	12.70	12.70	12.70	
ひずみ速度 %/min	直径 D_0 cm	10.00	10.00	10.00	
特記事項 1) 必要に応じて記載する。 $E_{50} = \frac{q_u}{\epsilon_{50}} / 10$	質量 m g	2067.9	2031.9	2011.7	
	湿潤密度 $P_t^{(1)}$ g/cm ³	2.073	2.037	2.017	
	含水比 w %	10.5	10.5	10.5	
	一軸圧縮強さ q_u kN/m ²	252.4	253.0	228.0	
	破壊ひずみ ϵ_r %	1.86	1.65	1.62	
	変形係数 $E_{60}^{(1)}$ MN/m ²				
	鋭敏比 $S_c^{(1)}$				



JIS A 1216 JGS 0511	土の一軸圧縮試験 (強度, 変形特性)
------------------------	---------------------

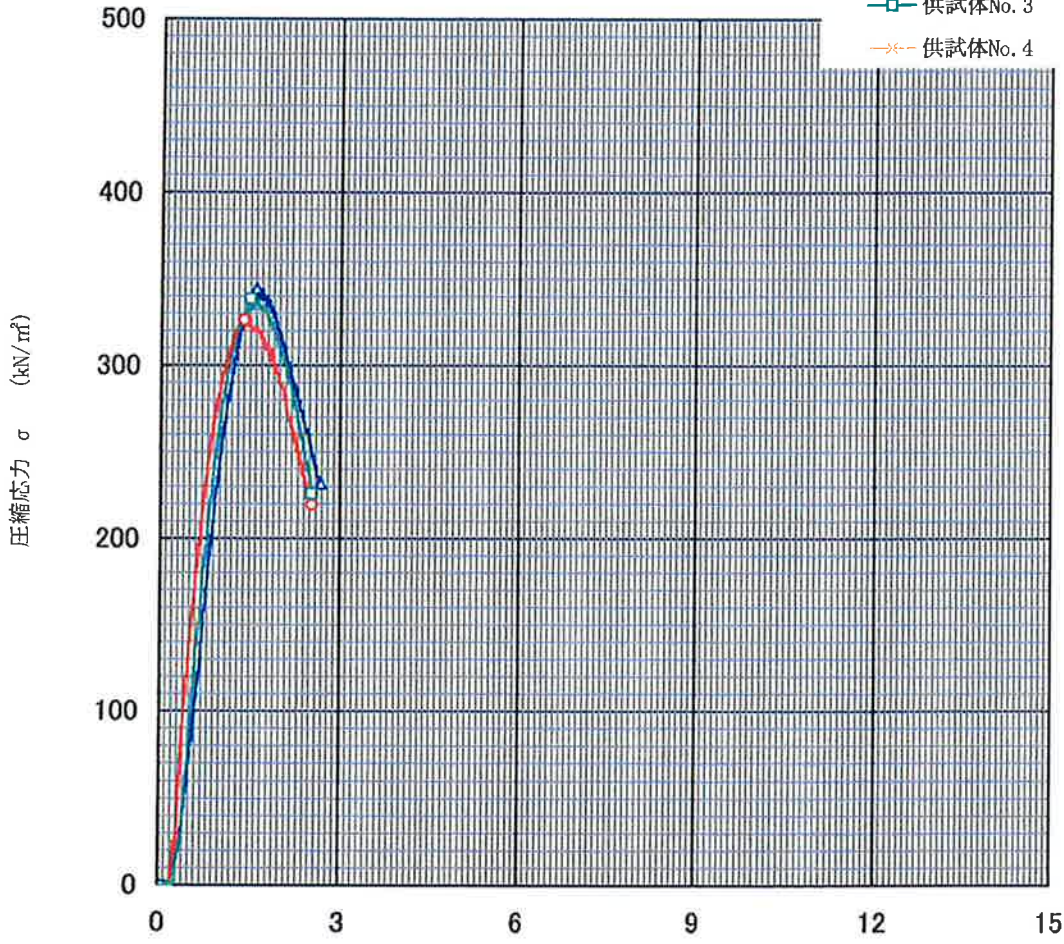
調査件名 溶融スラグ倉庫棟 (外構) 舗装工 試験年月日 2012年4月16日
下層路盤工の試験施工

試料番号 (深さ) 改良土 材齢30日 試験者 五十嵐 一美



土質名称	供試体 No.	1	2	3	4
液性限界 $w_L^{(1)}$ %	試料の状態	0	0	0	
塑性限界 $w_p^{(1)}$ %	高さ H_0 cm	12.70	12.70	12.70	
ひずみ速度 %/min	直径 D_0 cm	10.00	10.00	10.00	
特記事項 1) 必要に応じて記載する。 $E_{50} = \frac{q_u}{\epsilon_{50}} / 10$	質量 m g	2032.9	2037.4	2012.8	
	湿潤密度 $P_t^{(1)}$ g/cm ³	2.038	2.043	2.018	
	含水比 w %	10.5	10.5	10.5	
	一軸圧縮強さ q_u kN/m ²	326.4	344.5	338.6	
	破壊ひずみ ϵ_r %	1.39	1.60	1.50	
	変形係数 $E_{50}^{(1)}$ MN/m ²				
	鋭敏比 $S_c^{(1)}$				

応力-ひずみ曲線



- 供試体No. 1
- △ 供試体No. 2
- 供試体No. 3
- × 供試体No. 4

供試体の破壊状況

No.

No.

No.

No.

圧縮ひずみ ϵ (%)

[1kN/m² ≒ 0.102kgf/cm²]
[1MN/m² ≒ 10.2kgf/cm²]

JIS A 1216 JGS 0511	土の一軸圧縮試験 (強度, 変形特性)
------------------------	---------------------

調査件名 溶融スラグ倉庫棟 (外構) 舗装工
下層路盤工の試験施工

試験年月日 2012年5月15日

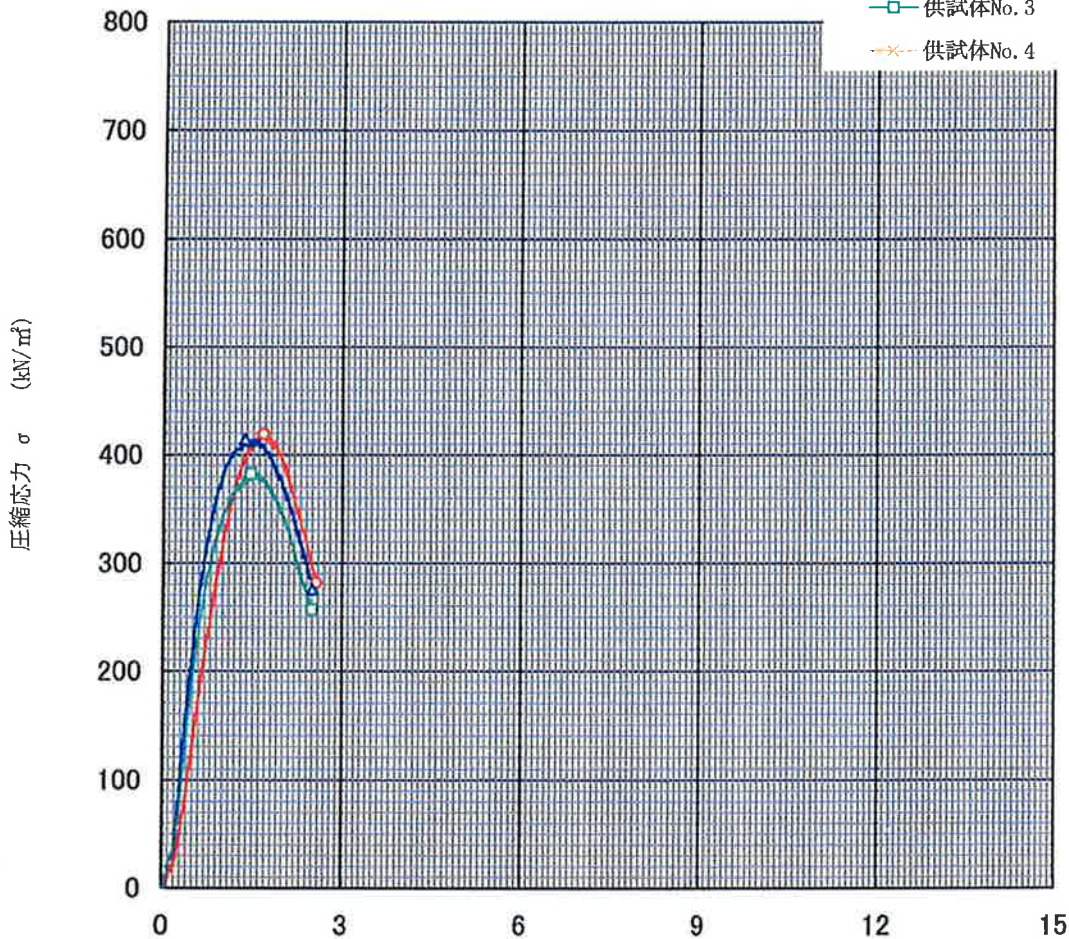
試料番号 (深さ) 改良土 材齢60日

試験者 五十嵐 一美



土質名称	供試体 No.	1	2	3	4
液性限界 w_L (%)	試料の状態	0	0	0	
塑性限界 w_p (%)	高さ H_0 cm	12.70	12.70	12.70	
ひずみ速度 %/min	直径 D_0 cm	10.00	10.00	10.00	
特記事項 1) 必要に応じて記載する。 $E_{50} = \frac{q_u}{\epsilon_{50}} / 10$	質量 m g	2050.4	2045.8	2022.9	
	湿潤密度 P_t g/cm ³	2.056	2.051	2.028	
	含水比 w %	10.5	10.5	10.5	
	一軸圧縮強さ q_u kN/m ²	419.4	414.5	382.7	
	破壊ひずみ ϵ_r %	1.67	1.36	1.46	
	変形係数 E_{50} MN/m ²				
	鋭敏比 S_c				

応力-ひずみ曲線



- 供試体No. 1
- △ 供試体No. 2
- 供試体No. 3
- × 供試体No. 4

供試体の破壊状況

No.

No.

No.

No.

圧縮ひずみ ϵ (%)

[1kN/m² ≒ 0.0102kgf/cm²]
[1MN/m² ≒ 10.2kgf/cm²]

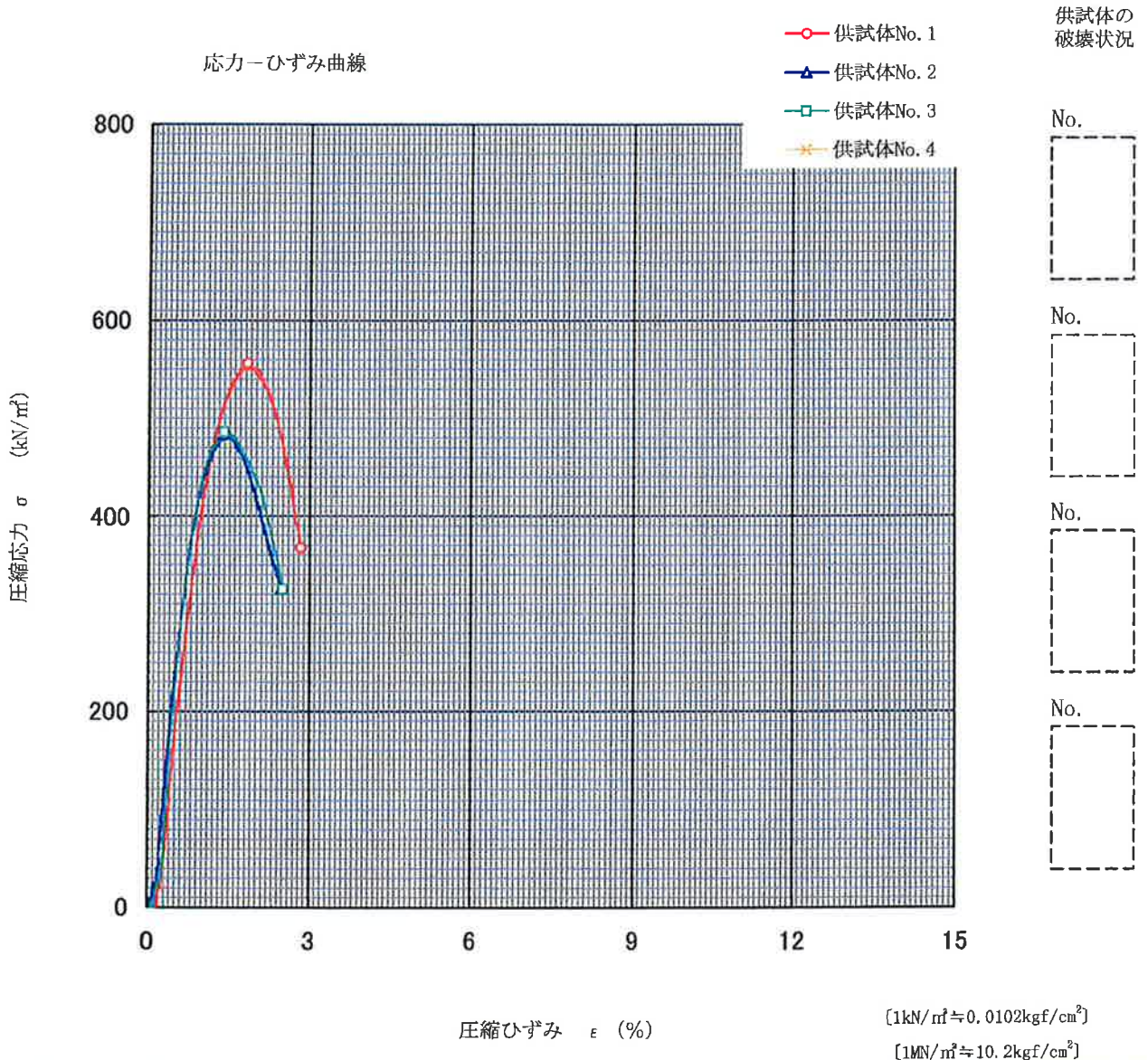
JIS A 1216 JGS 0511	土の一軸圧縮試験 (強度, 変形特性)
------------------------	---------------------

調査件名 溶融スラグ倉庫棟 (外構) 舗装工 試験年月日 2012年6月14日
下層路盤工の試験施工

試料番号 (深さ) 改良土 材齢90日 試験者 五十嵐 一美



土質名称	供試体 No.	1	2	3	4
液性限界 w_L (%)	試料の状態	0	0	0	
塑性限界 w_p (%)	高さ H_0 (cm)	12.70	12.70	12.70	
ひずみ速度 %/min	直径 D_0 (cm)	10.00	10.00	10.00	
特記事項 1) 必要に応じて記載する。 $E_{50} = \frac{q_u}{\epsilon_{50}} / 10$	質量 m (g)	2079.9	2050.4	2025.6	
	湿潤密度 P_t (g/cm ³)	2.085	2.056	2.031	
	含水比 w (%)	10.5	10.5	10.5	
	一軸圧縮強さ q_u (kN/m ²)	556.2	483.5	485.9	
	破壊ひずみ ϵ_r (%)	1.83	1.36	1.39	
	変形係数 E_{50} (MN/m ²)				
鋭敏比 S_t					



JIS A 1216 JGS 0511	土の一軸圧縮試験 (強度, 変形特性)
------------------------	---------------------

調査件名 溶融スラグ倉庫棟 (外構) 舗装工
下層路盤工の試験施工

試験年月日 2012年9月19日

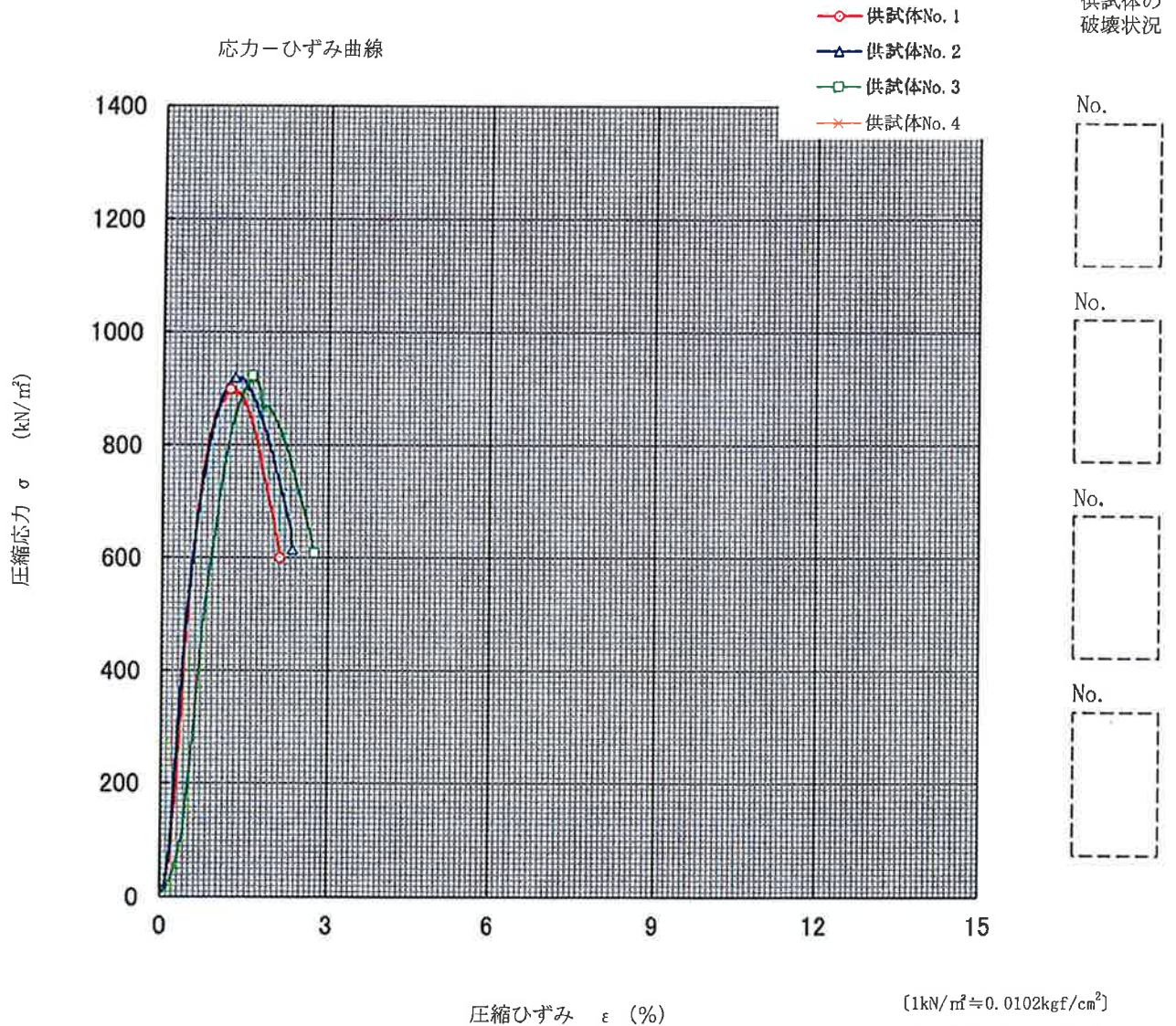
試料番号 (深さ) 改良土 材齢180日

試験者 五十嵐 一美



土質名称	供試体 No.	1	2	3	4
液性限界 $w_L^{1)}$ %	試料の状態	0	0	0	
塑性限界 $w_p^{1)}$ %	高さ H_0 cm	12.70	12.70	12.70	
ひずみ速度 %/min	直径 D_0 cm	10.00	10.00	10.00	
特記事項 1) 必要に応じて記載する。 $E_{50} = \frac{q_u}{\frac{2}{\epsilon_{50}}} / 10$	質量 m g	2034.3	2057.9	2054.1	
	湿潤密度 $P_t^{1)}$ g/cm ³	2.039	2.063	2.059	
	含水比 w %				
	一軸圧縮強さ q_u kN/m ²	899.4	920.1	923.5	
	破壊ひずみ ϵ_r %	1.20	1.28	1.59	
	変形係数 $E_{50}^{1)}$ MN/m ²				
鋭敏比 $S_t^{1)}$					

応力-ひずみ曲線




JIS A 1216 JGS 0511	土の一軸圧縮試験 (強度, 変形特性)
------------------------	---------------------

調査件名 溶融スラグ倉庫棟 (外構) 舗装工
下層路盤工の試験施工

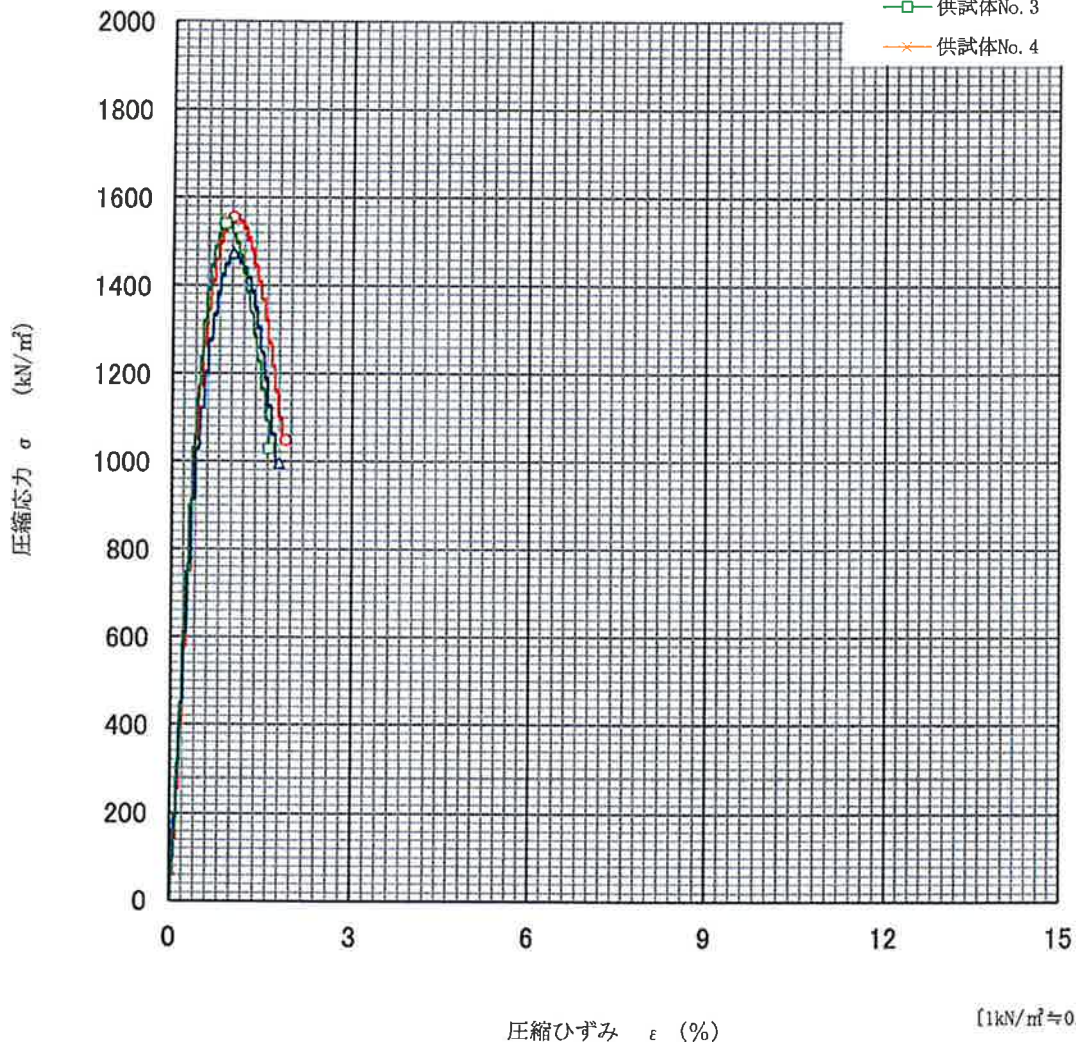
試験年月日 2013年3月15日

試料番号 (深さ) 改良土 材齢 360日

試験者 神山 陽一 

土質名称	供試体 No.	1	2	3	4
液性限界 $w_L^{1)}$ %	試料の状態	0	0	0	
塑性限界 $w_p^{1)}$ %	高さ H_0 cm	12.70	12.70	12.70	
ひずみ速度 %/min	直径 D_0 cm	10.00	10.00	10.00	
特記事項 1) 必要に応じて記載する。 $E_{50} = \frac{q_u}{\epsilon_{50}} / 10$	質量 m g	2039.4	2002.2	2010.4	
	湿潤密度 $P_t^{1)}$ g/cm ³	2.045	2.007	2.016	
	含水比 w %	10.5	10.5	10.5	
	一軸圧縮強さ q_u kN/m ²	1556.6	1474.6	1542.4	
	破壊ひずみ ϵ_r %	1.01	1.01	0.87	
	変形係数 $E_{50}^{1)}$ MN/m ²				
	鋭敏比 $S_t^{1)}$				

応力-ひずみ曲線



- 供試体No. 1
- △ 供試体No. 2
- 供試体No. 3
- × 供試体No. 4

供試体の破壊状況

No.

No.

No.

No.

[1kN/m² ≒ 0.0102kgf/cm²]
[1MN/m² ≒ 10.2kgf/cm²]

JIS A 1216 JGS 0511	土の一軸圧縮試験 (強度, 変形特性)
------------------------	---------------------

調査件名 溶融スラグ倉庫棟 (外構) 舗装工
下層路盤工の試験施工

試験年月日 2012年4月2日

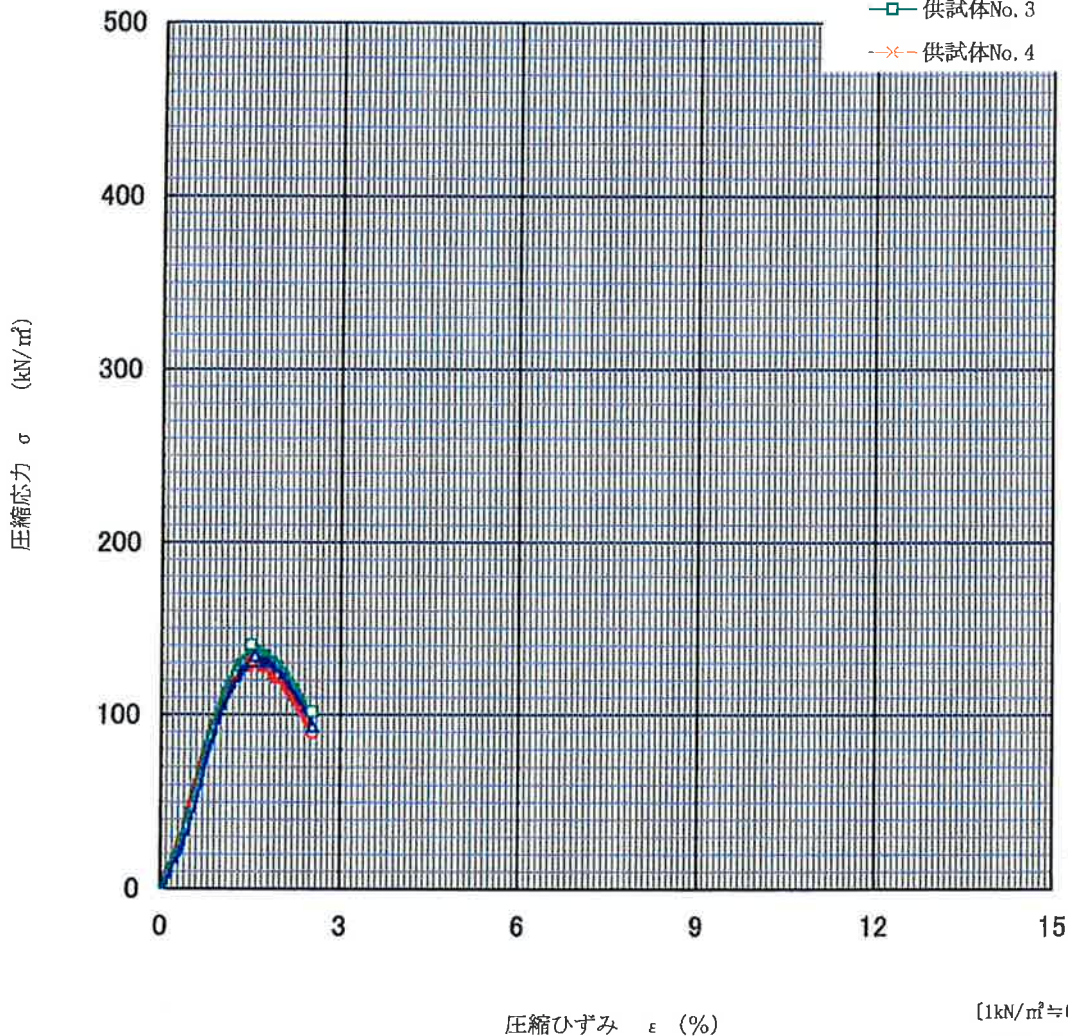
試料番号 (深さ) 改良土:スラグ=70:30 材齢10日

試験者 五十嵐 一美



土質名称	供試体 No.	1	2	3	4
液性限界 w_L (%)	試料の状態	0	0	0	
塑性限界 w_p (%)	高さ H_0 (cm)	12.70	12.70	12.70	
ひずみ速度 %/min	直径 D_0 (cm)	10.00	10.00	10.00	
特記事項 1) 必要に応じて記載する。 $E_{50} = \frac{q_u}{\epsilon_{50}} / 10$	質量 m (g)	1953.7	1960.3	1966.8	
	湿潤密度 P_t (g/cm ³)	1.959	1.965	1.972	
	含水比 w (%)	7.7	7.7	7.7	
	一軸圧縮強さ q_u (kN/m ²)	131.7	134.1	140.5	
	破壊ひずみ ϵ_r (%)	1.52	1.56	1.50	
	変形係数 E_{50} (MN/m ²)				
	鋭敏比 S_t				

応力-ひずみ曲線



供試体の破壊状況

No.

No.

No.

No.

[1kN/m² ≒ 0.102kgf/cm²]
[1MN/m² ≒ 10.2kgf/cm²]

JIS A 1216 JGS 0511	土の一軸圧縮試験 (強度, 変形特性)
------------------------	---------------------

調査件名 溶融スラグ倉庫棟 (外構) 舗装工
下層路盤工の試験施工

試験年月日 2012年4月23日

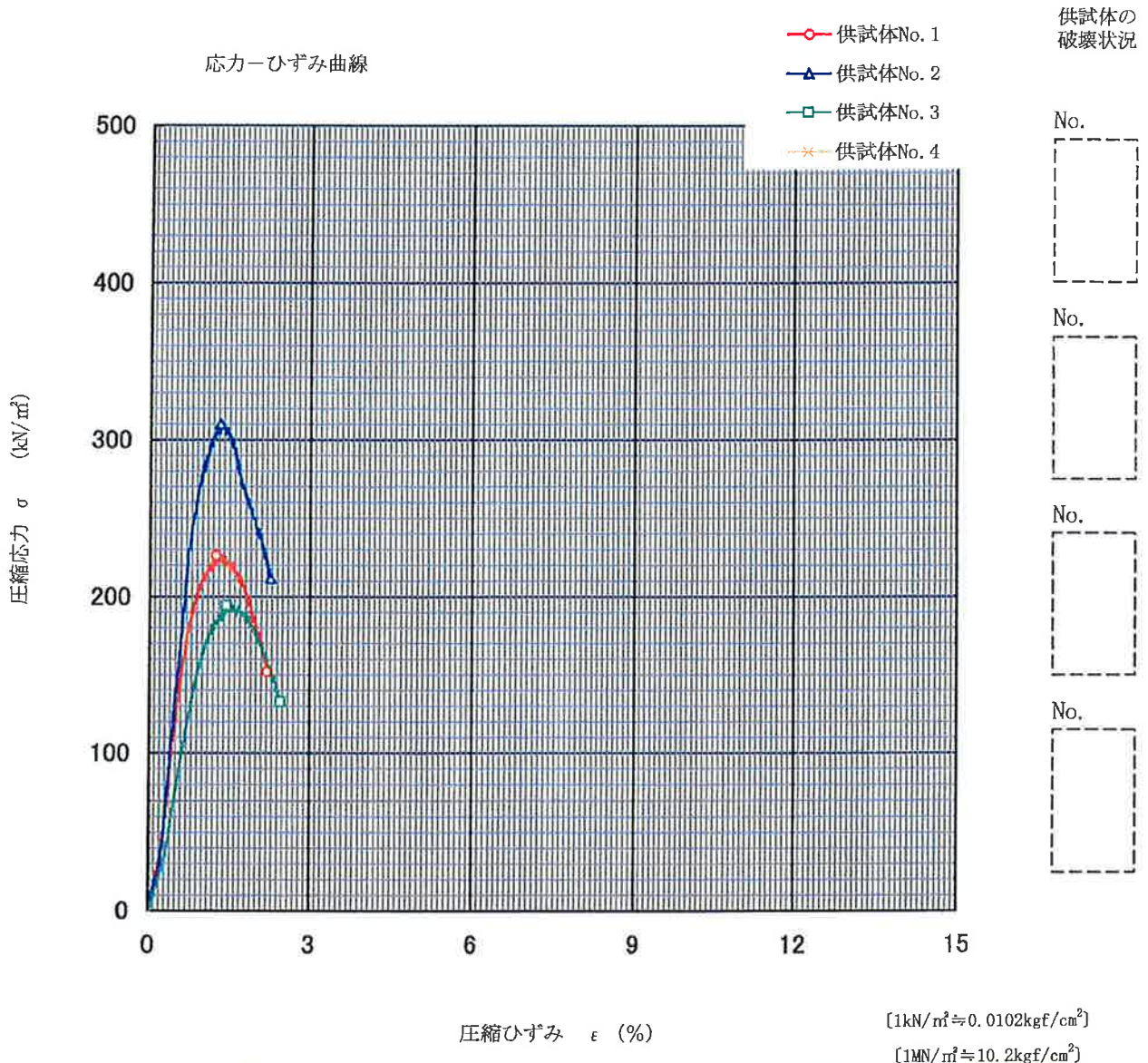
試料番号 (深さ) 改良土:スラグ=70:30 材齢30日

試験者 五十嵐 一美



土質名称	供試体 No.	1	2	3	4
液性限界 w_L (%)	試料の状態	0	0	0	
塑性限界 w_p (%)	高さ H_0 cm	12.70	12.70	12.70	
ひずみ速度 %/min	直径 D_0 cm	10.00	10.00	10.00	
特記事項 1) 必要に応じて記載する。 $E_{50} = \frac{2}{\epsilon_{50}} \frac{q_u}{10}$	質量 m g	1962.9	1978.5	1955.7	
	湿潤密度 P_t g/cm ³	1.968	1.984	1.961	
	含水比 w %	7.7	7.7	7.7	
	一軸圧縮強さ q_u kN/m ²	226.3	310.3	194.5	
	破壊ひずみ ϵ_r %	1.24	1.32	1.44	
	変形係数 E_{50} MN/m ²				
	鋭敏比 S_t				

応力-ひずみ曲線



JIS A 1216 JGS 0511	土の一軸圧縮試験 (強度, 変形特性)
------------------------	---------------------

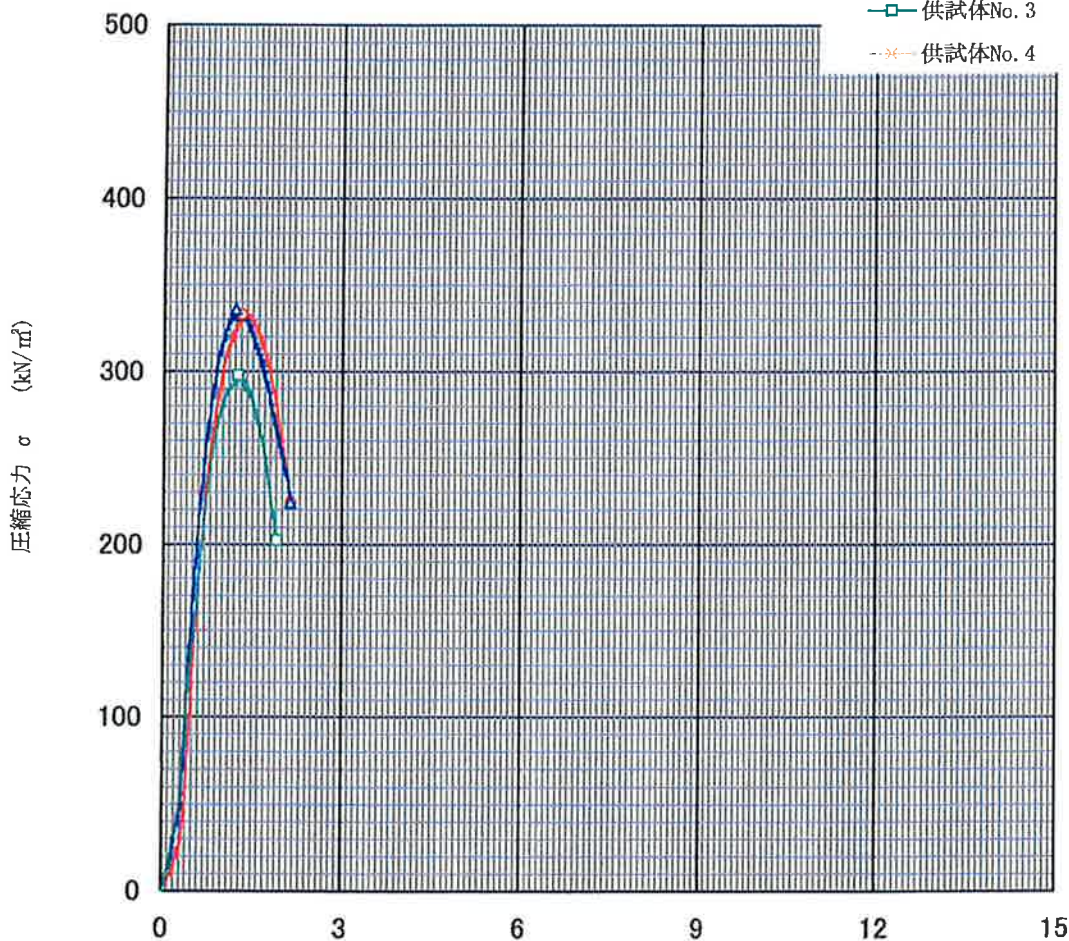
調査件名 溶融スラグ倉庫棟 (外構) 舗装工 試験年月日 2012年5月22日
下層路盤工の試験施工

試料番号 (深さ) 改良土: スラグ=70:30 材齢60日 試験者 五十嵐 一美



土質名称	供試体 No.	1	2	3	4
液性限界 $w_L^{(1)}$ %	試料の状態	0	0	0	
塑性限界 $w_p^{(1)}$ %	高さ H_0 cm	12.70	12.70	12.70	
ひずみ速度 %/min	直径 D_0 cm	10.00	10.00	10.00	
特記事項 1) 必要に応じて記載する。 $E_{50} = \frac{q_u}{\epsilon_{50}} \cdot \frac{2}{10}$	質量 m g	1986.0	1966.6	1972.3	
	湿潤密度 $P_t^{(1)}$ g/cm ³	1.991	1.972	1.977	
	含水比 w %	7.7	7.7	7.7	
	一軸圧縮強さ q_u kN/m ²	333.0	335.9	298.0	
	破壊ひずみ ϵ_r %	1.31	1.20	1.24	
	変形係数 $E_{50}^{(1)}$ MN/m ²				
	鋭敏比 $S_t^{(1)}$				

応力-ひずみ曲線



- 供試体No. 1
- △ 供試体No. 2
- 供試体No. 3
- × 供試体No. 4

供試体の破壊状況

No.

No.

No.

No.

圧縮ひずみ ϵ (%)

[1kN/m² ⇔ 0.0102kgf/cm²]
[1MN/m² ⇔ 10.2kgf/cm²]

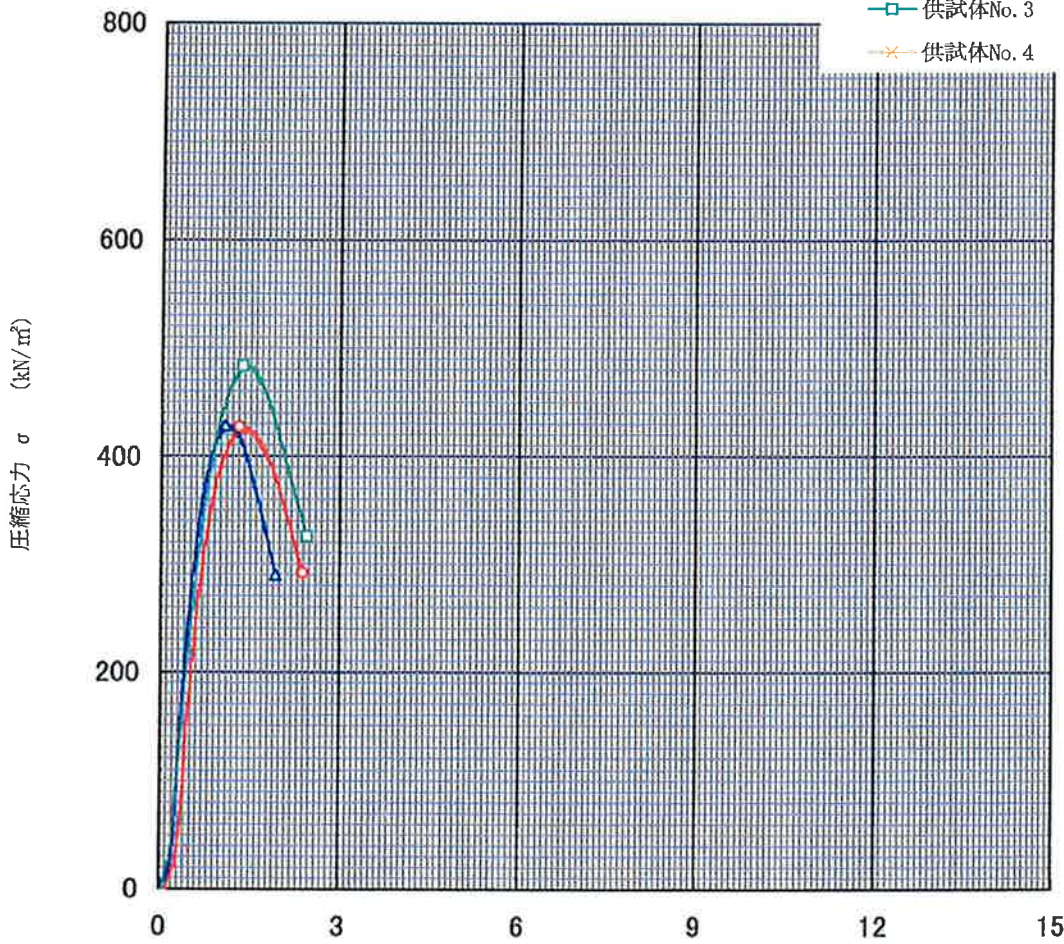
JIS A 1216 JGS 0511	土の一軸圧縮試験 (強度, 変形特性)
------------------------	---------------------

調査件名 溶融スラグ倉庫棟 (外構) 舗装工 下層路盤工の試験施工 試験年月日 2012年6月21日

試料番号 (深さ) 改良土: スラグ=70:30 材齢90日 試験者 五十嵐 一美 

土質名称	供試体 No.	1	2	3	4
液性限界 $w_L^{1)}$ %	試料の状態	0	0		
塑性限界 $w_p^{1)}$ %	高さ H_0 cm	12.70	12.70	12.70	
ひずみ速度 %/min	直径 D_0 cm	10.00	10.00	10.00	
特記事項 1) 必要に応じて記載する。 $E_{50} = \frac{q_u}{\frac{2}{\epsilon_{50}}} / 10$	質量 m g	1972.3	1939.0	1942.7	
	湿潤密度 $P_t^{1)}$ g/cm ³	1.977	1.944	1.948	
	含水比 w %	7.7	7.7	7.7	
	一軸圧縮強さ q_u kN/m ²	427.2	428.3	483.5	
	破壊ひずみ ϵ_r %	1.31	1.06	1.36	
	変形係数 $E_{50}^{1)}$ MN/m ²				
	鋭敏比 $S_c^{1)}$				

応力-ひずみ曲線



- 供試体No. 1
- △ 供試体No. 2
- 供試体No. 3
- × 供試体No. 4

供試体の破壊状況

No.

No.

No.

No.

圧縮ひずみ ϵ (%)

[1kN/m² ≒ 0.0102kgf/cm²]
[1MN/m² ≒ 10.2kgf/cm²]

調査件名 溶融スラグ倉庫棟 (外構) 舗装工 下層路盤工の試験施工 試験年月日 2012年9月26日

試料番号 (深さ) 改良土:スラグ=70:30 材齢180日

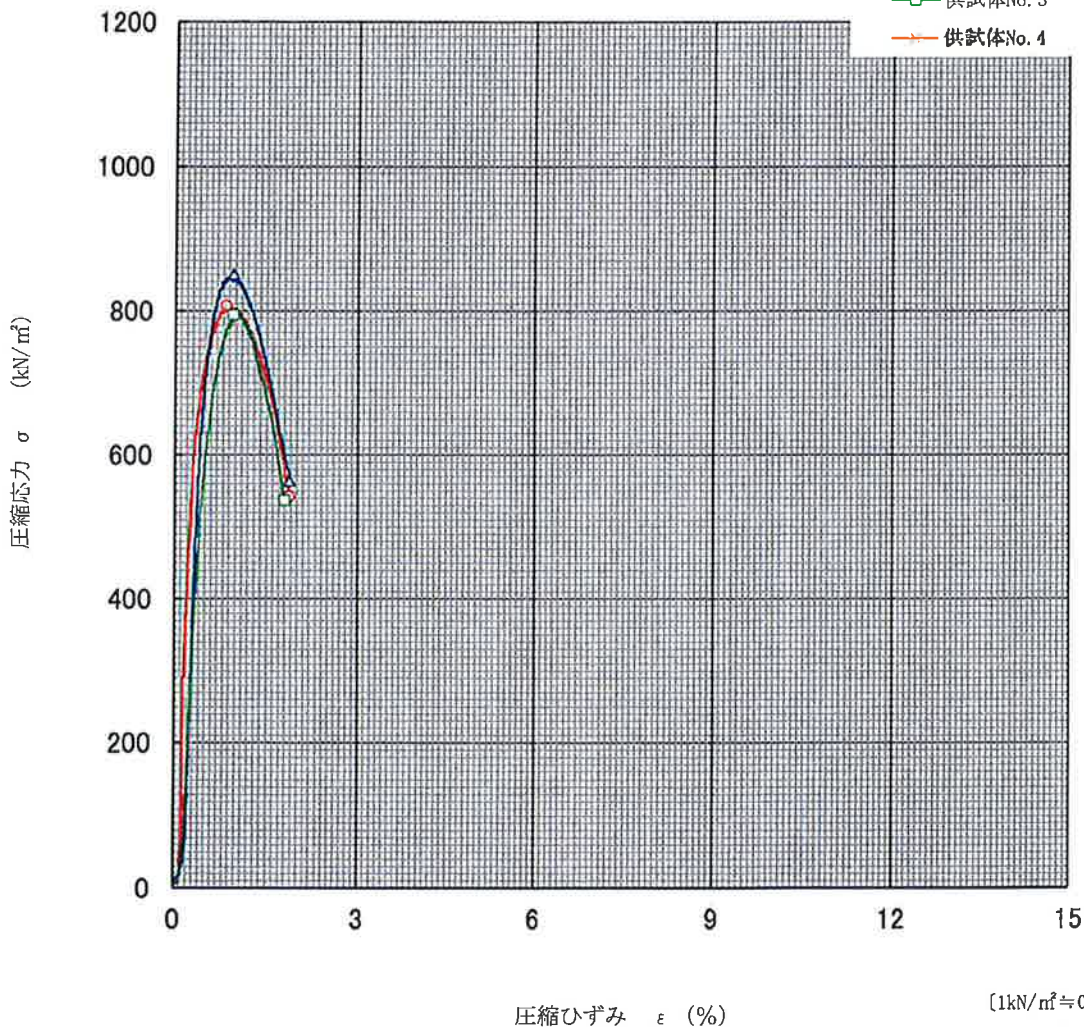
試験者 五十嵐 一美



土質名称	供試体 No.	1	2	3	4
液性限界 w_L (%)	試料の状態	0	0	0	
塑性限界 w_p (%)	高さ H_0 (cm)	12.70	12.70	12.70	
ひずみ速度 (%/min)	直径 D_0 (cm)	10.00	10.00	10.00	
特記事項 1) 必要に応じて記載する。	質量 m (g)	1947.5	1956.4	1951.5	
	湿潤密度 P_t (g/cm ³)	1.952	1.961	1.956	
	含水比 w (%)	7.7	7.7	7.7	
	一軸圧縮強さ q_u (kN/m ²)	808.1	851.3	794.5	
	破壊ひずみ ϵ_r (%)	0.83	0.95	0.95	
	変形係数 E_{50} (MN/m ²)				
	鋭敏比 S_t				

$$E_{50} = \frac{2}{\epsilon_{50}} \frac{q_u}{10}$$

応力-ひずみ曲線



- 供試体No. 1
- △ 供試体No. 2
- 供試体No. 3
- ◇ 供試体No. 4

供試体の破壊状況

No.

No.

No.

No.

[1kN/m² ≒ 0.102kgf/cm²]
[1MN/m² ≒ 10.2kgf/cm²]

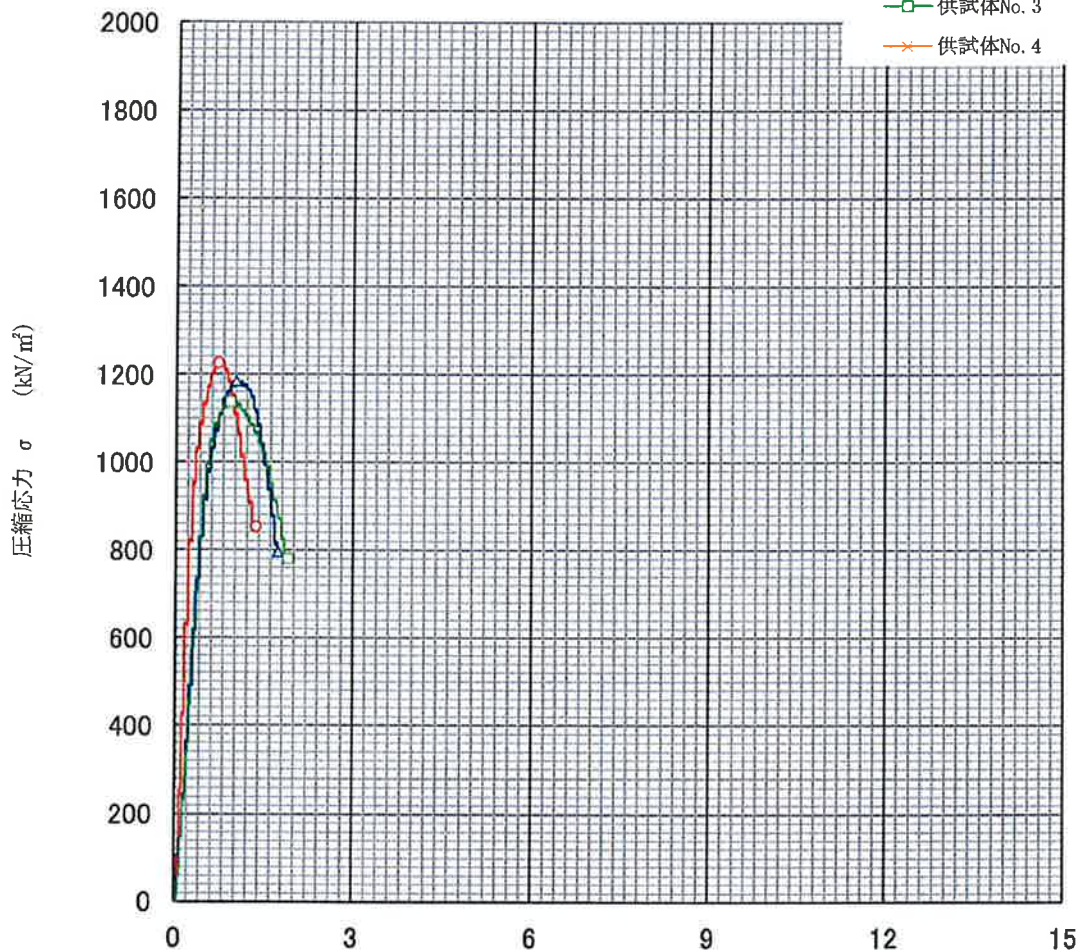
JIS A 1216 JGS 0511	土の一軸圧縮試験 (強度, 変形特性)
------------------------	---------------------

調査件名 溶融スラグ倉庫棟 (外構) 舗装工 試験年月日 2013年3月15日
下層路盤工の試験施工

試料番号 (深さ) 改良土:スラグ=70:30 材齢360日 試験者 神山 陽一

土質名称	供試体 No.	1	2	3	4
液性限界 w_L (%)	試料の状態	0	0	0	
塑性限界 w_p (%)	高さ H_0 (cm)	12.70	12.70	12.70	
ひずみ速度 (%/min)	直径 D_0 (cm)	10.00	10.00	10.00	
特記事項 1) 必要に応じて記載する。 $E_{50} = \frac{2}{\epsilon_{50}} \frac{q_u}{10}$	質量 m (g)	1915.1	1910.5	1895.6	
	湿潤密度 P_v (g/cm ³)	1.920	1.915	1.900	
	含水比 w (%)	7.7	7.7	7.7	
	一軸圧縮強さ q_u (kN/m ²)	1226.5	1184.9	1138.0	
	破壊ひずみ ϵ_r (%)	0.69	1.00	0.91	
	変形係数 E_{50} (MN/m ²)				
	鋭敏比 S_t				

応力-ひずみ曲線



- 供試体No. 1
- △ 供試体No. 2
- 供試体No. 3
- × 供試体No. 4

供試体の破壊状況

No.

No.

No.

No.

圧縮ひずみ ϵ (%)

[1kN/m² ≒ 0.0102kgf/cm²]
[1MN/m² ≒ 10.2kgf/cm²]