(树 (公則	^朱)複合技術研究所 オ)鉄道総合技術研究所 ライト工業(株) 東京大学	正会員 正会員 正会員 正会員	飯島正敏 村本勝己 櫻井祐 荒木豪 飯尾正俊 内村太郎	中村貴久 阿部正直
1 はじめに			拘束梁	
筆者らは , 新幹線をはじめとする上級線区のバ		and the second	, mar	
ラスト軌道を対象として , 常時の保守性および耐	All the second		- and	CH CH
震性に優れ , かつ非常時の復旧性も損なわない軌	和历史后来自己的	a la		STAN/
道構造である ,プレストレスト・バラスト軌道(以	and a second			
下 PSB 軌道という)の開発を進めている .本軌道	Ref. of	2		アイロッド
構造は , 図1に示すように , 路盤内に埋設したア				
ンカーと軌框をタイロッドで連結して緊張力を			アンナ	–
加え ,バラスト道床に列車荷重の 30%程度の拘束	図 1	PSB 軌道	の概念図	
圧が常時作用するようにした軌道構造であり ,通		- 	-14	
ト PSB 軌迫という)の開発を進めている.本軌迫 構造は,図1に示すように,路盤内に埋設したア ンカーと軌框をタイロッドで連結して緊張力を 加え,バラスト道床に列車荷重の30%程度の拘束 圧が常時作用するようにした軌道構造であり,通	⊠ 1	PSB 軌道 ^{拘束梁 60kgレ-}	アンガ の概念図	



図2 供試体の概要(横断面図)



常のバラスト軌道よりも列車荷重による軌道沈

下量が格段に小さくなることが実物大原理模型 の繰返し載荷試験によって確認されている¹⁾.

PSB 軌道の実用化にあたって最も重要なのは

路盤に敷設するアンカーであり,敷設対象となる

上級線区の短い夜間の施工間合いで施工が可能

でなければならない.本稿では,筆者らが実施工 を念頭に開発を進めている表層アンカータイプ

2 試験の概要

図2および図3に供試体の概要を示す.路盤は低層部に EPS ブロック (D-20)を敷き,上層を礫質砂で締固めて,K₃₀値相当で50MN/m³程度の 剛性になるように設定した.PSB 軌道の構築手順を以下に示す.

- 1) 路盤を掘削し,タイロッドを固定した FRP 製反力板を掘削底面に 設置する.
- 2) 発生バラストと2液式の瞬結型グラウト(ゲルタイム1分)を同時投入して安定処理土層(図4)を構築する.
- 3) 通常のバラスト軌道と同様にバラストを撒き出して軌道を構築し、タイロッドと拘束梁を締結する.
- 4) センターホールジャッキを拘束梁上に仮設し,タイロッドに所定の緊張力を加える.

5) ロックナットを締めてタイロッド緊張力を固定したらジャッキを取り外す.

本試験における安定処理土層の構築時間は,アンカー1体あたり15分程度であった.

試験ケースは、タイロッドに初期緊張力として 55kN を加えるケース(PSB ケース)と緊張力を加えないケース(PS なしケース)の2ケースとし,載荷は,4本のまくらぎで構成される PSB 軌道模型のレール2本の中心に対する定点繰返 し載荷とした(図5).載荷条件は表1に示す通りである.

キーワード:バラスト軌道,軌道沈下,耐震構造,プレストレスト・バラスト軌道,模型試験,PSB軌道 〒185-8540 東京都国分寺市光町 2-8-38 TEL:042-573-7276 FAX:042-573-5413



図3 供試体の概要(縦断面図)

3 試験結果

図6に,まくらぎ沈下量分布の推移を示す.両者とも載荷初期に載荷点 直下で1.5mm 程度の即時沈下が発生するが,これは保線機械によって低 減することができる.その後,PSなしケースは載荷点直下で1mm 程度沈 下が進行するが,PSBケースは0.5mm 程度に収まることから,PSB 軌道 は通常軌道に対して沈下速度は概ね半減するといえる.

図7に100万回載荷時の,安定処理土層上面の土圧の分布を示す.土圧 計による局所的な土圧の測定値は,土圧計の設置剛性や不陸等の影響が大 きく,一般にバラストのような粗粒材料の正確な土圧分布を測定するのは 難しいため,参考値とされたい.ただし,各まくらぎの荷重影響範囲を考 慮して無負荷時(タイロッド緊張力55kNのみが作用している場合)の平 均路盤面圧力を計算すると30~40kPa程度となるので,測定値の大きい西 側レール内側の土圧計の測定値に関しては概ね妥当であると考えられる.

図8にタイロッド緊張力の推移を示す 載荷の進行と共にタイロッド緊張力は徐々に低下しているが,概ね52kNで一定となり,載荷に伴うタイロッド緊張力の低下はわずかであることを確認した.

4 おわりに

本試験結果から,表層アンカータイプ PSB 軌道の軌道沈下抑制効果が 確認された.しかし,原理模型試験結果から判断して,沈下抑制効果はさ らに向上できる余地があると考えられることから,実用化に向けてさらに 基本構造を改良する予定である.

参考文献

- 「実物大軌道模型を用いたプレストレスト・バラスト軌道の繰返し載 荷試験」,櫻井,村本,中村,日本鉄道施設協会誌,Vol.49,No.2, pp. 53-56,2011.2
- 2) 「プレストレスト・バラスト軌道用アンカーの引き抜き試験」,中村, 櫻井,村本,荒木,阿部,飯尾,土木学会第66回年次学術講演会概要
 集, pp.153-154, 2011.9
- 3)「プレストレスト・バラスト軌道の横抵抗力試験」,村本,櫻井,中村,荒木,飯尾,阿部,土木学会第 66 回年次学術講演会概要集 , pp.775-776,2011.9





図4 構築後の安定処理土層



図5 繰返し載荷試験の状況

表1 繰返し載荷条件				
	初期載荷	連続載荷		
載荷軸重	0~160kN	0~160kN		
	正弦波	正弦波		
載荷周波数	1Hz	5Hz		
載荷回数	1000 回	100 万回		



図6 まくらぎ沈下量分布の推移(負荷時)

