



中村 豊1

¹株式会社システムアンドデータリサーチ (〒186-0003 東京都国立市富士見台3-25-3) E-mail: <u>yutaka@sdr.co.jp</u>

2004年新潟県中越地震では営業運転中の新幹線列車が初めて脱線したが,種々の事前対策が功を奏し, また幸運にも恵まれて災害とはならなかった.新幹線には地震対策のひとつとして,不測の事態が発生し たときに災害の程度をできるだけ軽減させるための早期検知システムが設置されている.今回の地震でも, 上越新幹線に設置されたコンパクトユレダスが,震央地域でP波検知後1秒で警報を発し,震央域の全列 車を緊急停止させた.脱線列車に対しては,警報から本格的な地震動が到来するまで3秒弱しかなかった が,被災したかも知れないところを130m近く走行せずにすみ,対向列車突入の危険性も大幅に低減した. 直下に発生した地震に対しても,コンパクトユレダスは想定どおり効果を発揮することが実証された.ま た,今回の脱線現象を分析した結果,主要な脱線は特定の高架橋ブロック間の著大な相対変位によって順 次発生したと推定され,地震後,脱線車輌がレール上を胴体着陸状態で滑走して著大な摩擦熱が発生し, 列車通過とともにレールの変形・破断が発生したと想定された.

Key Words : Earthqukuake Early Warning, the 2004 Niigataken-Chuuetsu Earthquake, Shinkansen Derailment, Toki #325, Compact UrEDAS, UrEDAS, FREQL, On-site Alert, Front Alert

1.はじめに

早期検知システムはさまざまな地震対策のひとつ であり,地震に遭遇したときに生じるかもしれない 災害をできるだけ軽減することを目的に開発された. 新幹線の場合,大きな地震動に襲われる前にできる だけ減速して被災箇所へ突入する危険を少なくする とともに,災害発生時の衝撃を緩和する効果を期待 している.今回の地震で指摘された脱線列車と対向 列車の衝突防止効果は,被災箇所への突入防止効果 のひとつである.

早期検知システムは,設備の耐震強化など多くの ハード面の対策を十分に施してもなお予測できない 事態が発生する可能性があることを踏まえて,その 際にも災害の程度をできるだけ軽減するための方策 を追求してうまれたものである.したがって,早期 検知システムが機能しても,その効力が発揮される 事態が発生しないのが望ましい.

新潟県中越地震では早期検知システムの働きは脱 線事故に関連して注目された.我々も,耐震安全性 に関連して,1994年のノースリッジ地震(米国) や1995年の阪神大震災を契機に脱線現象について 関心を持ち続けている.ここでは,早期検知システ ムの動作状況とともに,今回の脱線現象がどのよう なものであったのか,を公開資料を中心に独自に入 手した資料を交えて分析する.

2. 早期検知システムの現状

現在,新幹線で使われている P 波検知システムは 3 種ある.ユレダス(UrEDAS: Urgent Earthquake Detection and Alarm System,早期地震動検知警報 システム)とコンパクトユレダス(Compact UrEDAS)および気象庁と鉄道総研が共同開発したも の(以下気象庁システムと呼ぶ)である.

ユレダスは,遠方の大地震対応として開発された もので,震源地域に置かれ,P波検知後3秒程度で 必要な警報を発信する(前線検知・警報).東海道 新幹線(1992年~)および山陽新幹線(1996年 ~)で正式に使われている.

コンパクトユレダスは,阪神大震災の状況をみて 開発したもので,直下地震を含めた近傍地震を対象 に,警報が必要な場所において,P波を検知し1秒 程度で必要な警報を発信する(現場警報/オンサイ ト警報).なお,いきなり大きな地震動に襲われた 場合には瞬間的に警報を発信する機能も併せて持っ ている.盛岡以南の東北新幹線・上越新幹線・長野 行新幹線の沿線検知点(合計 43 地点)と海岸線検 知点(太平洋側8地点,日本海側5地点)で使われ ている(1998 年~).なお,海岸線では警報処理 時間を3秒に設定しているが,沿線と同じ1秒に変 更するのはすぐにでも可能である.

以上のシステムは,実際に大きな地震動の中でも 期待どおりの性能を発揮することが実際の地震で確 認されている.和歌山県では,津波警報システムの

中核として,2000年からユレダスを串本に試験設 置している.東京メトロでは,2000年からコンパ クトユレダスの P 波警報機能を正式稼働させている. そのほか,東京消防庁のハイパーレスキュー隊では, 2005 年からフレックル(FREQL: Fast Response Equipment against Quake Load, 地震動即時対応 器)を地震直後の救難活動を余震から守るために装 備している.フレックルは,ユレダスとコンパクト ユレダスの機能を受け継ぎ,警報速度をそれぞれ1 秒と1秒以下に迅速化したものである.センサー内 蔵の本体は一辺 12cm の立方体と小さいため,簡単 に持ち運びできる.ハイパーレスキュー部隊のよう な早期検知システムの利用法が今後広まっていくこ とを期待したい.なお,カリフォルニア大学バーク レー地震研究所やカリフォルニア工科大学地震研究 所などとのユレダス共同観測結果によれば,通常使 用範囲の半径 200km 内のみならず, 10000km を超え る遠地大地震についても大まかな震源諸元が推定で きる可能性が見出され,地震を感じない地域に対す る津波警報システムとしても利用できるのではない かと期待している.

気象庁システムはユレダスと同様,遠方の大地震 に対応するシステムとして半径200km以内に発生す る地震に対して,P波検知後最短2秒で警報を出す ことを目標に開発された.しかし,気象庁の試験観 測結果によれば,2秒警報は不可能で,早くても4 秒程度,時には7秒を越える.現行ユレダスよりも 早い警報を目指したが実際にはかなり遅くなってし まった.しかし,気象庁の緊急地震速報用などに採 用されている.

3.2004年新潟県中越地震時のコンパクト ユレダスの働き

(1) 地震発生時の状況整理

気象庁によると,本地震は,2004年10月23日17時 56分0.3秒に発生し,その諸元(暫定値)は以下の とおりである.

震央:北緯37度17.3分,東経138度52.2分 深さ:13km 規模:M6.8

この地震は,新幹線の営業時間帯に発生して新幹線に被害をもたらした4番目の地震である.早期検知システム設備後では,2001年芸予地震(山陽新幹線),2003年宮城県沖の地震(東北新幹線)に続いて3例目になる.

ただし, 芸予地震は遠地地震対応のユレダスが対 象とする地震ではなく, 通常の沿線地震計がいち早 く警報を発している.この地震では新幹線の高架橋 が損傷した.この時も多くの列車が走行中に大きな 地震動に遭遇しているが脱線していない.走行中の 列車の乗客・乗員はほとんど地震に気づかなったと 報告されている.例外は停車駅東広島に向かって減 速中の「こだま642号」(上り)で,乗客は脱線し たのではないかと思うほど大きく揺れたと証言して いる(文献1).いずれの地点でも地震動の大きさ は300Gal程度だったと推定される.この最大加速度 は,JRの警報地震計の周波数特性:0.1Hz~5Hzに よる水平合成加速度の最大値(5HzPGA)である. 以下,特に断らない限り最大加速度とはこれを指す.

宮城県沖の地震では,深さ70kmの震源直上にあった海岸線のコンパクトユレダスが地震P波が地上 に現れた瞬間に捕捉して危険と判断し,海岸線検知 点としての設定通り3秒後に,警報を仙台 - 盛岡間 に発信している.これは,新幹線沿線のコンパクト ユレダスがP波を捕らえる前の警報である.その後, 沿線のコンパクトユレダスのいくつかはP波検知後1 秒で警報を出し,その後の500Galを超す主要動によって当該検知点の範囲内にある高架橋の柱が損傷し た.幸いにも,地震が発生した時間に仙台-盛岡間 を走行中の列車は,駅に停車中か,停止直前または 発車直後であり警報によりすぐさま停止して,脱線 した列車はなかった.

新潟県中越地震の震源域での強震観測によれば, 地震動の大きさは最大1167Gal(K-NET小千谷)で, 新幹線沿線の被害区間では,846Gal(新川口変電 所),434Gal(新長岡補助き電区分所)であった.

地震当日(2004年10月23日)は,朝方合計5mmの 降雨があり,気温は12度から15度,風は1m/sから 2m/s,天候は曇,日照時間は合計0.2時間であった. 日没はおよそ17時,地震発生は17時56分であるから 日没後約1時間のかなり暗い状況だった.雲は夜に なって無くなったと考えられ,少なくとも,脱線車 両の乗客が地震後4時間経って長岡駅に向かって歩 いたときは,月明かりで照明が不要な程であった.

(2) 新幹線の運行状況

早期検知システムが早期警報を出した区間(新川 口変電所と新長岡補助き電区分所が担当するエリ ア)にいた列車は次の4本である(図3参照).北 から,とき361号(下り,燕三条から東京方へ約 12kmの地点の高架橋上で停車,乗客238人),と き406号(上り,長岡駅に差し掛かって停車),と き325号(下り,脱線して長岡駅まで6kmの地点に 停車,乗客151人),とき322号(上り,浦佐駅か ら東京寄り約3.4kmの地点で停車,乗客316人)で ある.なお,脱線した「とき325号(下り,200系 10両K25編成)」には,運転士,車掌および客室 販売員の3名が乗務し,乗客は151人であった.脱 線付近の線路はほぼ南北に直線的に伸びている.し たがって,その運行に大きな影響を与える地震動は 東西方向成分となる.

(3) コンパクトユレダスの働き

200Gal (=cm/s²)以上を検知した震源域付近の新幹 線沿線検知点を北から列挙すると,新押切SP(き電 区分所,203Gal),新長岡SSP(補助き電区分所, 434Gal),新川口SS(変電所,846Gal),新六日町 SP(き電区分所,270Gal)となる.このうち,P波 警報(P波検知後1秒)も発信したのは新川口SSと 新長岡SSPの2カ所である.他は40Gal加速度警報だ けを発信している.

表1 コンパクトユレダス

	上越新幹線沿線地震検知点(一部)				
検知点	新六日町	新川口	滝谷⊺出□	新長岡	新押切
5HzPGA (Gal)	270	846		434	203.0
RImax	4.9	6.6		5.8	5.3
検知時間	17時56分	17時56分	17時56分	17時56分	17時56分
地震10Gal	8秒	3秒	秒	4秒	8秒
推定P波	4.4	2.6	3.0	3.5	7.2
推定P警報		3.6	3.6	4.5	
RI2超過	6.4	2.8	2.8	4.1	9.2
10Gal超	6.6	3.3		4.7	10.1
40Gal超	9.4	4.2		6.0	11.2
Amax	11.4	7.7		9.5	15.7
RImax	13.4	7.8		10.6	19.2

* 5HzPGA は JR 警報特性の水平合成最大加速度

* RI はリアルタイム震度、最大値は計測震度とほぼ一致

* P波検知時刻は気象庁震源を基に推定

脱線した「とき325号」が地震発生時にいたと思われる滝谷トンネル出口付近をはじめ,P波警報を発した沿線検知点でのP波到達時間などを0.1秒単位で推定して表1に示す.RI2はリアルタイム震度2を表し,これは計測震度で2に相当する.*Galは5HzPGAでの加速度である.なお,コンパクトユレダスの警報ログには10Gal超過時刻の1秒未満を切り捨てたものが各検知点の発震時刻として記録される.



図1 震源地域の強震加速度波形例(単位:Gal)

図1に震源域での強震記録(EW方向成分)を例示 する.震源直上の川口町の記録(JMA川口)をみる と,東西方向が大きく揺れ始めるのはP波検知後2 秒以上経過してからである.トンネル出口とほぼ同 じ震央距離と推定される小千谷地点では,K-NET, 気象庁の記録とも,P波到来から東西方向の大きな 揺れまでの時間は3.0秒程度であり,トンネル出口 ではP波から警報まで約0.6秒と推定されるので, 警報から大きな揺れまでの時間は2.4秒程度あった と推定される.極めて短い時間であるが,走行距離 にすると約130mであり,被災しているかも知れない 130mの区間を走行しなくても済んだことなる.図2 に,深さ13kmの震源から,地震波動が拡がり,検知 点や脱線地点などに到達するさまを模式的に示す.



図2 地震波動伝播の模式図

川口町の記録も小千谷の記録も,大きく揺れ始め てから一旦収束しまた大きくなるという特徴的な地 震動の様子を示している.脱線箇所とほぼ同じ震源 距離の小千谷の記録でみると,大きな震動の始めか ら終わりまでの継続時間は5-6秒である.

なお,地震後の報道では,運転士による非常ブレ ーキ操作が強調されたが,運転士はコンパクトユレ ダスの警報によって停電したのを見て,非常ブレー キの操作を行っている.つまり,コンパクトユレダ スが警報を発して周辺への給電を停止し走行中の列 車に緊急ブレーキを作動させた.その後,その警報 で運転士が地震を認識して非常ブレーキを操作した ということである.



図3 晨矢竹近の状況(晨央,宗晨分布,新幹線 列車位置,強震観測点など) 図3には強震記録を用いて,上越新幹線の沿線コ ンパクトユレダスと同じ警報条件で動作状況をシミ ュレートした結果を示している.これによると,今 回の中越地震の被害地域においては,いずれもP波 検知後1秒で警報が発信されることがわかる.

なお,コンパクトユレダスと同等のP波警報レベ ルで,新川口SSや新長岡SSPでの記録波形に対して, 最速警報システム[フレックル]の動作をシミュレ ーションした結果,それぞれP波検知後0.2秒,0.6 秒での警報発信が確認された.現行のコンパクトユ レダスよりもそれぞれ0.8秒,0.4秒の短縮が見込ま れる.この時,トンネル出口ではP波到来前に警報 を受けることになる.これは地震検知点を20km間隔 から10km間隔に増やす効果と同等またはそれ以上の 効果である.



とき 325 号脱線やレール変状の状況などがわかる.次々に 脱線したと考えられる 300m 地点付近での軌道スラブの色 調変化も見てとれる.

図4 脱線現場の航空写真

4.とき325号の脱線

(1) 報道された脱線状況

地震発生時,「とき 325 号」は滝谷トンネル付近 にいた.滝谷トンネルはキロ程 205km700m(東京起 点)までであるが 206km000m 付近までトンネル状の 雪覆いで覆われている.本報告ではトンネル出口と はこの 206km000m を指す.また地点位置をここから の距離で示す.図4に脱線現場の航空写真を示す. 写真の横方向(ほぼ東西方向)は 10 倍に強調して いるが,レールの変状がみてとれる.



新聞報道に よる事故調表 によれには、 線状況は以下 のとおりであ る.

大宮起点 206km191m 付 近の右側レー ル上から幅数 mm の細い傷が 付き始め、約 16 m続いた後, レールの右側 に落ちた痕跡 が残っていた. 何号車の車輪 がこの傷をつ けたかは不明 である、最後 尾停止位置か ら 750m 手前 (206km830m 付近)のとこ ろで最後尾車 両が排水溝に 落ちた.ここ から最初の脱 線個所までは、 640m 程度あり, 最初の脱線個 所から停止し た先頭車まで 1.6km 程度あ る.

全 40 軸中 22 軸が脱線, 最後尾車輌は 約 30 度傾斜 した.脱線状 況を図 5 に示 す. (2) 目撃証言に基づく地震発生状況と脱線状況

NHK 報道番組で放映された目撃者(当時高校三年 生,男性)の証言(目撃位置は図6参照,トンネル 出口から西北西に約700m)によれば, 突然の揺 れを感じ, 光を感じ, 何事かと思っているとゴ ーという音がしたので振り返ると新幹線が走ってい た. 新幹線はトンネルを出た後,しばらくは普通 に走り, いきなり火花を散らし始めた, 滑るよ うに停車位置まで走っていった.



図6 目撃地点と新幹線の関係

これからわかることは以下のとおり.なお,その後,直接本人に取材した結果による補足を()内に 示す.

P波を感じた,

直後に光を感じた(紫色の光,スパーク),

次にゴーという音を感じている(本人の感覚では から2秒くらい後),

振り向いて,トンネルを出つつある新幹線を確認したが,トンネルを出てしばらくは普通に走っていた,

いきなり火花を散らし始め(新幹線全体がトン ネルから出て 50m-100m 走った後,先頭から火 花に包まれ始め,やがて全体が火花に覆われ た),火花の高さは新幹線の2倍くらいだった, 滑るように走って止まった.

の証言は非常に興味深い.この証言は,脱線が大きな地震動で一気に生じたものではなく,ある地点を通過する際に,順次脱線していったことを物語っている.

また,からの証言は地震発生時の列車位置を 特定するのに役立つ.図8に示す位置関係から目撃 者が受けたP波を「とき325号」もほとんど同時に 受けたものと推測される.その列車がトンネルを出 た時のゴーという音を,最初に地震に気づいた後, 2秒程(目撃者本人の感覚)経過して聞いている. トンネル出口付近から目撃位置まで700m程度あり, トンネルを出たゴーという音が目撃者に届くまでに 2 秒強を要する. つまり, 地震発生時は, 「とき 325 号」がトンネルから出始めた瞬間ということに なる.振り向いたときには, 2 秒分トンネルから出 た状態で目撃されることになる. 地震時の時間は長 く感じられることが多いが, 目撃者の感じた 2 秒と いう時間がもっと短かったとすれば, 地震発生時の 「とき 325 号」はトンネルからもう少し頭を出した 状態となる.

別の目撃者(男性,目撃場所は未特定:線路近辺 だと思われる)は,列車がトンネルから出てきた瞬 間,火花が走ったところをみている.目撃された光 が地震動のP波によって「とき325号」のパンタグ ラフが架線から離線するときのスパークだとすると, K25編成のパンタグラフは先頭から3両目8号車の 後部(進行方向に対して,以下同じ)に位置するの で,この時点でほぼトンネルから75m以上突き出て いたものと推測される.目撃少年の感じた光もこの スパークである可能性は高い.

今回の地震動は高周波数の上下動がP波到来時か ら大きく卓越しており,地震直後に上下震動による 離線が生じてスパークしても不思議ではない.もち ろん,表1によれば,コンパクトユレダスによりP 波後 0.6 秒で停電したと考えられるので,スパーク はこの前ということになる.トンネルから 75m 突き 出た時点で地震の P 波を受けたとすると,スパーク 時点ではパンタグラフはトンネルから出ている.こ れならば,暗くなった状況下でこのスパークが目撃 される可能性は大きい.スパークの時点でトンネル を出たときの音は出口から約 470m (=75/54.2× 340m/s)の地点に達している.ここから目撃少年 (トンネル出口から約 700m の位置)までの音の伝 播時間は約0.7秒程度と推測される.つまり,少年 は P 波の揺れを感じた後,1秒くらい後にゴーとい う音を聞いたことになる.少年の感覚よりはやや短 いが,概ね整合する.

(3) 地震発生から火花を散らし始めるまで

航空写真によれば,トンネル出口から 100m 程の ところに(先行列車がいる区間に次列車を進入させ ないための)P点がある.P点の 150m 前方(長岡 寄りの 206km250m 付近)が閉塞区間の境界である. 地震動が到来したときには「とき 325 号」はトンネ ルから 75m 程度頭を突きだした状態で閉塞区間境界 のかなり手前だったと考えられるので,ATC による 減速体勢には入っていなかったと考えられる.

震度4程度以上に相当する走行振動に曝されなが ら、大きく揺れ始める前に地震を感知するのは難し い.これまでも震度5を超える地域を走行していた 列車運転士の多くが地震に気づいていない.警報シ ステムが備えられている所以でもある.トンネル出 口付近では、P波到来後0.6秒程度でコンパクトユ レダスの警報が届いていると考えられる.

トンネル出口付近は小千谷市とほぼ同じ震央距離 であり波動の発現状況が類似しているとすれば,ト ンネル出口付近では,P波に続いて約2秒後にS波 が到着し, さらに約1秒経過してから本格的な揺れ が始ったと考えられる.大きな揺れは5-6秒間継続 し,途中1-2秒小さい部分があったと思われる.脱 線地点周辺の地震動の大きさは,付近の高架橋がほ とんど被災していないことから,小千谷市や川口町 よりもかなり小さく,大きくても400Gal程度では なかったかと思われる.



図7 K-NET 小千谷の加速度フーリエスペクトル

図7は小千谷の記録の周波数分析結果であるが, 上下震動は概ね10Hz 程度の高い周波数が卓越し, 水平震動は,概ね0.7Hzから3Hz 程度が卓越してい る.水平動のうち線路にほぼ直交する東西動成分は, 1-2Hz 程度が卓越し,新幹線列車の左右動の固有振 動数に対応している.したがって,地震動により大 きな左右動が励起され,「とき325号」は大きく左 右にロッキング振動しながら走行したと推測される.

結局,「とき325号」はP波後S波まで2秒間, 比較的周波数の高い上下動により細かく上下震動し ながら,S波以後は,次第に大きく左右に揺れなが ら走行したものと推測される. P 波初動部分の上下 動ではパンタグラフの大離線が生じ,大きなスパー クが発生した可能性がある. P波後, 0.6 秒程度で 早期検知警報システムにより停電したと考えられる ので,離線によるスパークはすぐに生じなくなった と思われる.大きく揺れだすまでの間は,空走時間 のため,ほとんど減速していないと考えられ,この 間の走行距離は,3×54.2=160m と推測される.ト ンネル出口からは約 240m となり,ほぼ全車両がト ンネルから出た状態で大きな震動を受け始めたこと になる.先の目撃少年の話では,新幹線全体がトン ネルから出た後,50m~100m 走行して,火花を散ら し始めたとのことである.したがって,火花を散ら し始めたのは,出口から 290m~340m ということに なり,大きく火花を散らすような脱線はこの辺りを 通過するときに生じたものと推測される.

(4) 最初の脱線地点と主要な脱線地点付近の状況 一番東京よりの脱線痕跡(206km190m 付近)は進 行方向右側のレール踏面にあり,トンネル出口から 190m の距離にある.地震発生時には先頭車両は出 口からほぼ75mの位置にあり,この脱線痕跡へは約 2秒の距離にある.すなわちS波が到着した時点で, 先頭車が最初の脱線地点に到達していたと考えられ る.大きく揺れだすのはさらに1秒後であり,50m ほど進んだところである.したがって,トンネルに 一番近い脱線痕跡に関与している可能性のある車輌 は3両目以降となる.また,この脱線痕跡は一軸だ けであり,大きく揺れ始めた震動で進行方向右側の レールに強く押しつけられた車軸のひとつ,おそら く3両目(8号車)後部台車の後部車軸が,たまた ませり上がり,乗り上がり脱線したと考えられる. この時,先頭車は70m 先の260m 付近に達している.



図8 足あげ加速度の見積



- * 著大相対変位発生箇所(206km285m 付近) 通過後の脱線状況 = スラブ面の走行痕
- 左:上が新潟方面、左側から撮影された報道映像 を加工して作成、横方向を4倍に拡大
- 右:走行痕(黒)レール(青)スラブ(黄色) および電架柱(緑)のトレース図
- * 矢印は 295m 付近を示す
- * 軌道中央の楕円は RC スラブブロックをとめる 円筒形せん断キー = 5m 間隔

図9 大脱線開始点付近の状況

トンネル出口から 300m くらいの間は,一部耐震 補強された,柱高さがほぼ揃った低い剛な高架橋が 続いている.このため,すべての車輌が同じ位相で 左右に揺れながら走行したと推測される.

左右動により車輪が浮く限界の水平加速度は,重 心高さ2.2mとレール幅1.43mとから,概略330Gal 程度と見積もられる(図8参照).付近の地震動加 速度はこれよりもやや大きいと考えられ,高架橋の 増幅効果も考慮すると,大きな揺れの間は,左右に 揺れると同時に車輪を浮かせながら走行したと考え られる.これは,脱線後のコンクリートスラブ上の 走行痕跡(図9参照)とも整合する.

一方,トンネル出口から 300m 付近は崖状地形の ため,高架橋の高さが急変している.このため,構 造も一層式高架橋から2層式高架橋に変わる.つま り,地震動に対する高架橋の変形性能は,この地点 で大きく変化しているものと推測される.高架橋の 高さは概ね5m程度から12m程度へと急変している が,設計震度が作用した時に1cm以下の変形に抑え る規定に基づき,低い高架橋では柱幅90cmの一層 構造,高い高架橋では柱幅110cmの二層構造となっ ている.この変形性能はほぼ固有振動数2.23Hz (設計震度0.2)~2.49Hz(設計震度0.25)に対応 する.大宮-熊谷間(上越新幹線)の高架橋(概ね高 さ9m)の実測によると,固有振動数は概ね3.5Hz (文献3)と規定よりも剛につくられている.



図 10 は, 崖部分を中心に柱の高さや太さをもと にして,静的な加速度が作用したときの高架橋柱の 変形分布を,崖上高架橋を基準にして概算したもの である.

今回の地震動は 1Hz~2Hz 程度と,高架橋の固有 振動数よりかなり低いので,高架橋の変形応答を静 的に見積もっても大過ないと考える.崖付近での柱 の変形形状を図 10 に示されるように高架橋ブロッ ク毎に平均し,滑らかに繋いだものと考えると,崖 の上に位置する一層式高架橋ブロックと崖を跨ぐ二 層式高架橋ブロックの間には大きな相対変位が発生 することがわかる.つまり,一斉に左右の車輪を交 互に上げながら進んできた列車の先頭車両が, 崖地 点を通過する時に, レール上の車輪がレールの大き な変位に追従できず脱線したのではなかろうか.脱 線後も大きな地震動が継続する間は,左右に大きく 揺れながらコンクリートスラブを傷つけたと考えら れる.後続車輌も同じように左右に揺れながら崖地 点を通過したが,地震動の大きさの消長により,脱 線したものと脱線しなかったものが生じたのであろ う.間に比較的静かな部分がある地震動の様子と, 前方と後方で脱線している状況は調和的である.さ らに後半の地震動の方がより長いことは列車の後半 でより多く脱線していることとも調和的である.な お,片方の車輪を挙げた状態で,挙げた車輪の方向 に投げ出されれば、ほとんど抵抗無く脱線し、レー ルには大きな脱線の痕跡は残らないものと想像され る.

脱線後,レール踏面からコンクリートスラブ面ま で約20cm 落下する.3 号車(後ろから3両目)の 乗客の中に,「何か下に引っ張られるような感じが して・・・」地震に気付いたと証言している人がいる が,この時の落下に対応しているかも知れない.

単純な落下を考えると、この間の車輪の落下に要 する時間 t は、t = (2h/g)^{0.5} = 0.2 秒となる.こ こに h は落下高さ、g は重力加速度である.この間、 列車は 10m 程度走行する.つまり、大きな変位が発 生した地点はスラブ面の脱線痕跡箇所より約 10m 手 前ということになる.最初に道床スラブに大きな傷 がついている箇所は、206km295m 付近と思われるか ら、脱線を引き起こした大きな震動は 206km285m 付 近で発生したことになる.これは図 10 の高架橋の 変形図と整合する.



図 11 著大相対変位発生箇所 206km285m 付近(印)

大きな地震の揺れは,5-6 秒程度しか継続してい ない. 195km/h で走行していた列車が一定の減速 度で1600m 走行して停止したとすれば,その減速度 は約3.3km/h/s(0.92m/s²)と見積もられる.した がって,この5-6 秒間で260-300m 程度走行する. 大きく揺れ始めたのが240m 付近と考えられるから, 大きな地震動が収まったときには先頭車は概ね 500-540m 付近にあり,最後尾はちょうど大きな相 対変位が発生する地点付近の手前か通過中と考えら れる.既に大きな地震動は終わっていたかも知れず, 最後尾車輌(1号車)はこの時点では脱線していな かった可能性がある.

脱線車輪の走行などで破損したレール締結装置な どが跳ね飛ばされ,窓ガラスを破損した.損傷状況 (図5に付記)を見ると,進行方向左側に多い.こ れは,飛ばされたものが防音壁で跳ね返ったためと 考えられる.4 号車と5 号車の窓は損傷していない こと,全軸が脱線した3号車と4号車の後ろの2号 車の窓ガラスの損傷がもっとも多いことなどから, 脱線車輌の1両~2両後ろの車輌の窓ガラスが破損 すると考えられる.1 号車の窓ガラス損傷が少ない ことから,2 号車は一部しか脱線しなかった可能性 がある.つまり,大きな地震動は2号車が285m付 近を走行する時点でほぼ終了したと考えられる. 300m付近の走行痕や停車位置での脱線状況をみる と,前部の台車が左側に脱線した後で大きな揺れは 終了したと推定される.最後尾車輌はこの時点では 脱線していなかった可能性がある.以上の考察は, 上述の地震終了時の車輌位置関係とも矛盾しない.

(5) レールと車体の接触

脱線して車輪がスラブ面に落ちると,レール踏面 と車体のボディマウント底面が接触する.その様子 を図 12 に示す.



2 号車(後から2両目)3 号車寄り台車の状況、車輪がレールに密着していること、胴体がレールに接触していることなどが分かる。 (NEWS23 取材班提供 VTR から)

図 12 脱線状況の例

大きな地震動が継続している間の車体とレールの 接触は,左右どちら側へ脱線したかによって異なる. すなわち,先頭車のように進行方向左側への脱線で は,車体が右方向に揺れている時には右側のレール と車体底部右側が接触する.このとき,スラブ面へ の痕跡は右側レールの左側,すなわち軌条の内側に つけられる.一方,車体が左方向に揺れている時に は,スラブ面への痕跡は左側レールの左側(軌条の 外側)につけられるが,左右のレールと車体の接触 はないと考えられる.右側に脱線した場合には,こ れと逆の現象となる.すなわち,軌条内のスラブ面 への痕跡がある方のレールと車体下部が接触しなが ら走行したと考えられる.

脱線状況をみると,進行方向左側への脱線が比較 的多く,大きな地震動の間,右側のレール上を車体 が滑走した時間が長かったと推測される.左右の揺 れはほぼ半々と考えられるので,震動時間の半分の 3 秒程度がその滑走時間の上限と推定される.しか し,連続した滑走ではなく,摩擦による加熱量は相 対的に少なかったものと推測される.しかし,地震 動が収まった後は,脱線部分では車体がレール上に





胴体着陸した状態となり,連続的に接触する.つま り,脱線車輌が通過する間,レール踏面は摩擦によ り加熱され続ける.このため,レールは上に凸の形 状に孕みだそうとするが,車体重量と締結装置によ り抑えつけられる.列車通過後は車体重量による押 さえ込みがなくなり,締結装置だけがレール変形に 抵抗することになる.大きく脱線しなかった後部の 車輌では脱線後車輪がレールの締結装置を踏んで破 壊しながら走行したと考えられるから,左右のレー ルの左側のレール締結装置は損傷していると考えら れる.このため,列車通過後,レールの左方への孕 みだしが始まったものと推測される.これが 500m から 600m のレールの状況であろう.700m 付近の絶 縁継ぎ目付近は,レール伸縮に対して多少動きやす くなっていると考えられる.このため,継ぎ目部が 盛り上がったものと推定される.付近のスラブ面 (図 13 参照)をみると,9号車(先頭から2両 目)の左側車輪によるものと思われる軌道中央左側 の走行痕を残して走行痕が消えている.右側レール の左側にずっと続いていたスラブ面走行痕は約15m に亘って突然消える.前後の走行痕の様子をみると, 前の痕は次第に薄くなっているのに対して,15m 先 では走行痕が突然,明瞭に始まっている.一方,左 側のレールの左側の痕跡はあまり明瞭ではないが, 右側と同時に痕跡が無くなり,右側の痕跡よりさら に25m ほど先で再び始まっている.この痕跡は突然 ではなく少しずつ濃くなっている.

これは次のように解釈できる.左右のレールとも に浮き上がっているが,左側は車輪がかすかに浮く 程度のところと浮き上がらないところが交互に現れ た.これに対し,右側は,絶縁継ぎ目部分でかなり 盛り上がった.ここを通過する脱線車輌は車体の右 側を浮かせて 15m ほど飛んだ後,各台車がほぼ同じ 地点に着地して明瞭な痕跡を残した.



(a)先頭車

(b)最後尾車

図 14 地震後の脱線状況

2 号車後部はここまで脱線しておらず,最後の1 号車もレール上を走行しながら盛り上がり部分で飛 び上がり,着地したあとのリバウンドで右側に大き く脱線したものと推測される.図 13 に見られる変 則的な走行痕(印で示した)は,その時に引きず り込まれて方向を変えながら走行した2号車の走行 痕跡と思われる.つまり,最後尾車輌はこの部分で 大きく脱線し(排水溝に落ちかかったかも知れな い),その際,右側レールを巻き込んで引きちぎり, 大きく変形させながら進んでいったものと推測され る.なお,830m 付近からは上り側スラブの側面に も傷跡が見られることから,ここで完全に排水溝に 落ち込んだとされている(図14).

(6) 脱線状況のまとめ

今回の脱線現象に関する考察をまとめると、脱線

は以下のように発生したと推定される.参考のため 図15に脱線状況の模式図を示す.

先頭車が滝谷トンネル(206km地点)を出て, 75mほど進んだところで,地震(P波)に遭遇し, スパークした.

P波から0.6秒後にコンパクトユレダス警報を受け停電,緊急ブレーキが作動し始めた.

P波から2秒後にS波が到来し,さらに1秒後大きな揺れが始まった(先頭240m付近).その直後, 8号車後部台車の後部車軸が190m付近で乗り上がり脱線した.

列車は,5-6秒継続する大きな揺れの中を,全 車両が一斉に左右にロッキング震動しながら交 互に片輪走行した.

高架橋ブロック間で大きな相対変位が発生する 場所(285m付近)があり,ここを片輪走行する ときに次々に脱線した,最初の大きな揺れが終 わる頃に左車輪を挙げて右側に揺れている列車 の10号車前部台車が285m付近で左側に脱線し, そのまま30mほど走行して,今度は反対側に揺 れはじめ,全列車は右側車輪を挙げた.その直 後,9号車の後部台車が285m付近を通過して, 右側に脱線した.その後揺れは一旦おさまり, 80m走行した後,再び揺れ始めた.この揺れで, 右側の車輪を挙げ始めた4号車が285m付近を通 過する時に左側車輪が右側に脱輪した.続いて 3号車の全台車および2号車の前部台車が285m付 近を通過する時は左側に脱線した.この間,お よそ1.5秒,この段階で大きな揺れはおさまり, 最後尾車輌の1号車は無事に285mを通過した可 能性が高い.

大きな揺れが続いている間は,片輪走行し脱線 車輌のボディーマウント底面とレールの接触は 左右交互に発生した.地震終了後は脱線した車 体底面とレールが全面的に接触しながら滑走し た.この摩擦熱によりレールが伸び,特に700m の絶縁継ぎ目付近が盛り上がった.

700m付近を通過した車両は飛び上がり,15m先 に落下した.500m-600mでは列車通過後,左右 のレールともに左側のレール締結装置の左側が 脱線車輌によって損壊して,大きく左側に孕み だした.

最後尾車輌(1号車)は.700m付近を通過した 時飛び上がり,着地後バウンドして2号車の後 部台車を引きずりながら右側に大きく脱線した (700m付近).この時同時に抱き込むようにレ ールを横倒ししながら進んだ.

さらに130mほど進んで,最後尾車輌は完全に返送水路に落ち込み,停車位置まで滑走した.

以上のように,今回の脱線は微妙なタイミングで 生じたと考えられる.警報が遅れ,列車がもう少し 進んだ状態で大きな地震を受け始めて 285m 付近の 大変形地点にさしかかったとすると,最初の大きな 揺れで先頭車両はより激しく脱線し,最後部車輌も 次の大きな揺れの最中に285m付近を通過して脱線 した可能性が高い.つまり,より多くの車輌が脱線 した可能性が高く,レール上を脱線した車体が接触 しながら滑走するため,摩擦の問題がより深刻にな ったと考えられる.すなわち,列車通過後にレール が変状するのではなく,通過中にレールを巻き込ん で大惨事になった可能性もある.逆に,より早い警 報などで早く制動をかけることができると,285m に差し掛かるのを遅くすることができると,285m に差し掛かるのを遅くすることができ,先頭部分は 脱線から免れ,後半部分もより少数の車輌だけに脱 線が限定されると期待される.レールの変状も抑え られるかも知れない.少なくとも今回の場合,より 早い制動はより高い安全性をもたらすと考えられる.



図 15 地震時脱線状況の模式図

5.今後の対策について

ここでは前節で分析された脱線現象に基づいて, 地震時の列車災害を防止する方策について検討する. 今回の脱線では,幸運にも列車の前方部分で致命 的な走行障害が発生しなかった.今回の脱線事故の 教訓のひとつは,脱線しても大きな走行障害を生じ させなければ,乗客の安全は確保されるというもの である.結果的に後方から引っ張る形で滑走したの も,ドイツ新幹線 ICE のような惨劇に発展しなかっ た要因であろう.また,ボディーマウントタイプの 車体では脱線すると,車体とレールが接触して滑走 する可能性がある.考えてみると不思議でないかも しれないが,新鮮な知見である.滑走すれば,摩擦 熱でレールに異常が生じる可能性が大きくなり,走 行障害に発展する可能性があることもわかった.こ うしたことから,定性的には以下の方策が考えられる.

脱線させない. 脱線しても正常に走行させる もし万一災害になっても最小限度に抑える.

この実現のため以下のような具体的方策が考えられる.

-1. 軌道側の脱線しやすい場所に脱線防止工(レ ールまたはガード)を敷設する.地震時は左右動が 卓越し,車輪が交互に持ち上がる可能性が高い.こ のような状態でも効果が無くならないように配慮す る.短い区間で大きな相対変位が生じる場所を選定 し,集中的に敷設するだけでも,大脱線を防止する 効果は大きいものと推察される.

-2. 車輪のフランジは現在 3cm であるが, これを 可能なだけ伸ばすことで, 脱線に対する耐性を高め る.これによって, 万一脱線しても, 車体とレール が接触しないようになると期待され, 摩擦熱の発生 が抑えられる.

-1.脱線しても車輌がレールから大きく逸脱しな いような装置を,軌道側ないしは車輌側につける. 車輌側でいえば,脱線しても台車がレールをガイド として抱き込むような構造とする.今回の脱線でも 結果的にそのような事態となったことが報告されて いるが,これを意識的に行おうとするものである. -2.脱線した後,レールに過大な熱を加えないよ うに工夫する.具体的には,ボディーマウント車体 とレールの接触を防ぐため,車体下面位置を現在よ

り上げる.または,車輪の径を大きくする,すなわち,フランジの長さを現在よりも大きくして,脱線時にも車体とレールが接触しないようにする.これは,脱線防止にも効果的だと考えられる.

-1.現在より早く警報できるようにする.シミュ レーションによれば,フレックルはコンパクトユレ ダスが1秒で発した警報を0.2秒程度に短縮できる. 今より0.8秒早く,地震計間隔を10kmにするのと 同程度以上の効果が期待される.

-2.いち早く走行中の新幹線を減速させるため, 緊急ブレーキの空走時間を短縮する.新幹線では, 停電によって緊急ブレーキが作動する仕組みとなっ ているが,停電後,緊急ブレーキが効き始めるまで には数秒を要する.この空走時間をほとんど0にで きれば,警報の迅速化や検知点の増設などよりも効 果的である.しかも車輌側で対策できるので現実的 で,実現性の高い方策ではなかろうか.

-3.地震をより早く検知できるように検知点間隔 を狭める.現在の新幹線は原則として 20km 間隔に 地震計が設置されている.これを 10km 間隔にする と最大で1秒早く検知できる.しかし,設備が大掛 かりになる割には効果が少なく,ここに現在より1 秒以上警報が遅いシステムを置けば,現在よりも遅 い警報しか実現できないことになってしまう.気象 庁システムは警報まで早くても4秒以上かかるので 新幹線のシステムとしては論外である.気象庁シス テムを用いた緊急地震速報も当然遅いので,新幹線 で使う意味は全くない.

以上の方策は,可能性を示したにすぎない.より 総合的な観点から検討していただければ幸いである.

6.おわりに

以上,新潟県中越地震におけるコンパクトユレダ スの動作状況と脱線状況を,公開資料などを中心に して分析した結果を報告し,得られた知見をもとに 地震時の脱線対策を定性的にまとめた.しかし,分 析は,解析的に検証された訳ではないので,思い過 ごしや誤解が少なくないことを怖れる.間違いを指 摘していただき,正確なものにしていければ幸いで ある.いずれにせよ,地震時の脱線は避けがたい現 象である.如何にうまくやり過ごすかが重要となる. 本報告が少しでも貢献できればこれに過ぎる喜びは ない. 謝辞:今回の脱線現象を自分なりに納得できるよう になるまで,多くの資料を参照させていただいた. ほとんどが公開されたものであり,関係者のご尽力 とご努力に感謝します.特に東京新聞の瀬口晴義記 者には独自に入手された様々な情報を教えいただき ました.深甚の謝意を表します.強震記録について は,独立行政法人防災科学技術研究所によるK-NET,Kik-netの公開データ,気象庁仕様の計測震度 計に記録され気象庁から公開されたデータならびに JR東日本の新幹線沿線で観測され土木学会を通じて 公開されたデータを使用させていただいた.記して 謝意を表します.

参考文献

- 1) 増田泉子: 芸予地震・・・その時, 多くの乗客は気付かな かった, 中国新聞特報2001, 2001年5月1日朝刊.
- 2) 中村 豊:合理的な地震動強度指標値の検討
 -DI 値を中心にした地震動指標値間の関係-第27回地震工学研究発表会,2003.12.9~12.
- 3) 中村 豊,中嶋 繁:常時微動を用いた新幹線の高架 橋の地震動特性の推定,第20回地震工学研究発表会講 演概要集,pp.405-408,1989.

(2005.06.23 受付)

Earthquake Early Warning and Derailment of Shinkansen Train at the 2004 Niigataken-Chuetsu Earthquake

Yutaka NAKAMURA

It was the first time for Shinkansen trains on business to derail at the time of the 2004 Niigataken-Chustsu Earthquake. Because various prior measures were effective and it was fortunately, the derailment caused no disaster. One of the countermeasures against earthquake disaster for Shinkansen, the early earthquake detection system has been installed to reduce the level of the disaster as possible. At the time of this earthquake, Compact UrEDAS for Joetsu Shinkansen make alarm one second after P wave detection at the epicentral area, and all trains around epicenter were urgent stopped. Although it was less than three seconds for the derailed train from the alarm to severe earthquake motion begins, the alarm decreased the possibility to run the possible damaged area more than 130m and to rush of the opposite train in the derailed area. Compact UrEDAS demonstrated that it is effective enough even for the earthquake just below as concerned. Moreover from the analysis of the derailment situation, main portion of derailment was caused by the large relative displacement between the specific viaducts. It was assumed that high frictional heat was caused by the derailed vehicle bodies slid on the rail after the earthquake as body landing, and the transformation and breaking the rail occurred just after the train running.