原子力機構-東海タンデム加速器の震災からの復旧

松田 誠*·遊津 拓洋*·株本 裕史*

Recovery of JAEA-Tokai Tandem Accelerator Facility

Makoto MATSUDA *, Takuhiro ASOZU * and Hiroshi KABUMOTO *

Abstract

A massive earthquake, named "The 2011 off the Pacific coast of Tohoku Earthquake", hit us on March 11, 2011. The accelerator building quaked at an acceleration of 1000 gal on the top floor. The accelerator column withstood the earthquake with the help of quake-absorbers attached to its bottom, and no acceleration tubes were damaged. However, thirty eight column posts out of 240 had cracks, a vacuum leak happened at the terminal ion source, and the beam line of the superconducting booster lost its proper alignment. By recovering these damages as quickly as possible, we were able to open the tandem accelerator for experiment on September 15, 2011. We would express sincere thanks for kind support and encouragement received in this severe time.

1. はじめに

あの未曾有の震災から2年以上経過しての震災 被害の掲載となり出遅れた感があるが,本稿掲載 の機会をいただいたことに感謝する次第である. 既に皆様ご存じのこととは思うが,原子力機構-東海タンデム加速器の兄貴分である筑波大の 12UDペレトロンタンデム加速器¹⁾は,残念なこ とに損壊してしまった(東海タンデムは筑波大タ ンデム完成の4年後の1980年に使用開始).また, 米国オークリッジ国立研究所の25 MV タンデム 加速器も予算削減により稼働停止となった. この ような状況の中,世界有数の大型静電加速器とし て当施設の特徴を活かした研究・開発を継続でき るように努力をしているところである.

東海タンデム加速器施設には、20UR 型ペレト ロンタンデム加速器と、その後段ブースターであ る 1/4 波長型超伝導空洞 40 台で構成される超伝 導重イオンリニアックが設置されている²⁾.また 震災時には、高エネルギー加速器研究機構 (KEK) と共同で開発を進めてきた短寿命核分離加速装置 (RNB 加速器、通称 TRIAC) が設置されていたが、 研究の終了に伴い 2012 年度に実験室より撤去さ れている³⁾.現在はその実験室に非密封 RI や核 燃料を加速ビームの標的として利用できる照射室 (第2照射室)の整備を行っている.年間の運転 時間は約4000~5000時間であり,核物理,核 化学,照射効果の研究などに重イオンビームを供 している.

タンデム加速器は、地上電位にある3台の負イ オン源と高電圧端子内のECRイオン源により、 HからBiまでの約50元素の多様なイオンを 5~500 MeV の広範なエネルギー領域にわたっ て加速することが可能である.また後段の超伝導 ブースターで再加速することで、ビームエネル ギーを2~4倍に増強することが可能である.

ペレトロン型静電加速器は,高電圧端子部をセ ラミクス製の絶縁カラムで支える構造となってい るため,地震に対しては基本的に弱い(図1).東 北地方太平洋沖地震では,東海タンデム加速器施 設も震度6弱の揺れに襲われ,その後も震度 3~5級の余震を立て続けに受けた.建家周りの 地盤は沈下したものの,加速器本体には深刻な損 傷はなかった.加速器タンクが基礎部に強固に固 定されていたことと,タンク内の絶縁カラムが免 震構造によって支えられていたことが,倒壊を免

^{* (}独)日本原子力研究開発機構 原子力科学研究所 研究炉加速器管理部 JAEA (E-mail: matsuda.makoto@jaea.go.jp)



図1 加速器タンク内部の絶縁カラム 多数のリングで白く見える部分が絶縁部. 高さ20mの高電圧端子をセラミクスで支える.

れた要因であると考えている.とはいえ,損傷した箇所の修復・整備が必要であった.加速器スタッフの精力的な復旧作業により,同年9月15日には利用運転を再開することができた.

2. 地震発生時の様子

地震発生時、タンデム加速器は16.1 MV で運 転中であり,実験にビームを供していた.地震発 生から数秒後、建家の3階に設置された地震計の インターロック信号により加速電圧を発生させる ペレットチェーンが停止し、同時にイオン源から のビームも遮断され、加速器は自動停止した. さ らに加速管の真空悪化に伴い、加速器圧力タンク 直下のガス・コンテイメントバルブ (加速管等が 破損した場合に、タンク外の真空ラインに SF₆ガ スが流入することを防ぐための耐圧用ゲートバル ブ)が閉まった. 当施設で最も心配される事故は, 加速器圧力タンク内の SF₆ 絶縁ガスの漏洩による 酸欠事故である. 容積 1200 m³ の加速器タンク 内には、0.45 MPa・G に加圧された約40 ton の SF₆ガスが詰められている.SF₆ガスは空気より 5倍も重いガスであるため、漏洩した場合には、 地階であるターゲット室等が酸欠になる危険性が ある. そのため、地震時には速やかに屋外に退避 し、建家内に取り残された人がいないことを確認 した.

地震発生と同時に停電となったが,非常用 ディーゼル発電機が起動し,管理区域内の給排気 系や酸素濃度計,非常灯など,安全系に関わる装 置には電力が供給された.なお,超伝導ブースター 用のヘリウム冷凍機は停止中であったため,He ガスの漏えいはなかった.冷凍機の運転中であれ ば,停電によりHeガスの放出は避けられなかっ たであろう.

SF₆ ガスの漏洩は発生しなかったものの,余震 でガス漏れが発生する恐れがあったため,貯蔵タ ンクに早急にSF₆ ガスを回収する必要があった. また加速器タンク内部を点検するためにも,ガス の回収は必要であった.しかし,研究所構内の水 や電気のインフラは大きく損傷し,復旧に1~2 週間を要した.また,高圧ガス製造施設である SF₆ ガス関連機器の配管類や圧縮機等の健全性を 確認する必要もあったため,SF₆ ガスを回収し加 速器タンク内に入って加速器本体を確認できたの は,4月8日となった.

3. 加速器建家の加速度応答

東海タンデム加速器施設の建家の断面図を図2 に示す.建家は地上45m,地下16mであり, 建設当時に地下の岩盤まで建設杭が到達しなかっ たため地下部分は人工岩盤として建設された.海 岸近くであるため,土壌は砂質土であり,建家は 砂の上に浮いたような状態で建っている.浮力と のバランスをとるため,地下2階部分は埋め戻さ れている.このような構造であるため,これまで の小規模な地震では,建家内では揺れが小さく約 1~2ほど震度クラスを低く感じていた.今回の 地震ではそんなことを考える余裕もなく,建家外 への避難となった.

建家タワー部の地下2階と8階(最上階)に強 震計が設置してあり、北南(NS)、東西(EW), 下上(DU)方向の3軸の加速度が記録されている。 地震発生後に波形の解析を業者に依頼しようとし たが、機種が古いことと震災のデータ解析で多忙 であり、結局我々で解析した。

図3は第一波の本震の波形であり記録開始から 160秒までの加速度である。約70秒後に加速度 は最大となり、地下2階で最大220gal (NS)、8 階で最大830gal (NS)であった。8階ではNS方



図2 東海-タンデム加速器施設の建家断面と施設模型



図3 8階および地下2階の強震計がとらえた地震発生時の加速度

向と EW 方向の加速度のピークが一致しており, ベクトル和では最大 1000 gal に達したと考えら れる. これは重力加速度を上回る加速度であり非 常に強い応力, 歪力が建物に加わったといえる. このデータから 8 階での最大変位を求めたところ 約 6.5 cm であることが分かった.

大きな加速度を示している 60 ~ 96 秒の範囲 で周波数解析を行い得られたスペクトルを図4 に 示す.8階の NS 方向では 2.8 Hz, 11 Hz, 20 Hz にピークが見られ,これらがタワー部の固有周波 数であると考えられる.タワー部は15m×15m の床面で高さが約30mであるが,固有周波数が 2.8 Hz というのは30m×30mの床面を持つ鉄 筋コンクリート構造の居住用建造物と同等の周波 数である.放射線遮蔽のための壁厚が4階以下 で1.5m,5階以上で1.3mと非常に厚いことが, このような剛性を示した理由として挙げられる. 地下2階では2Hz付近にピークが存在しており,



図4 揺れの大きな時間帯の加速度スペクトル

これが地震の周波数であるとすると、タワー部の 固有周波数と一致しなかったことで被害が抑えら れたと想像される.

気象庁の発表データによると3成分合計の最大 加速度は水戸市で825 gal,常陸大宮市で461 gal である⁴.地下2階は約330 galであり,測定器 や解析法の違いから単純比較はできないが建家の 揺れは小さかったようである.

直径 8.3 m, 高さ 26 m の加速器圧力タンク (重 量 260 ton) は図5に示すように、3 階部分で強 固に固定されている. 上層階では圧力タンクと建 物は分離しており、地震の際は別々に揺れていた と考えられる. このため圧力タンクの揺れが抑え られ、筑波大タンデムのようにならなかった一因 とも考えられる.

4. 被災状況と復旧作業

地震による加速器の被害状況とその対応および 復旧の状況を以下に記述する.

(1) タンク内整備用ゴンドラのカウンタウェイト の支持レールの破損

加速器は縦型タンデムであるので,加速器の整 備時には圧力タンク内の整備用ゴンドラを使用す る.このゴンドラはバランス型であり,整備用プ ラットホームの荷重とバランスさせるために約4 tonのカウンタウェイトを備えている.カウンタ ウェイトは,非整備時には7階(地上35m)の高 さに保持されているが,地震で大きく揺れたこと により,そのガイドレールが曲げられ,取り付け 部のアンカーボルトが破損した.ゴンドラは加速 器点検に不可欠であるため優先して修理をした (図 6).



図5 圧力タンクの支持固定部分. M68 ボルト 64 本で3 階基礎部に固定されている.

の (2) カラム免震機構のベアリングのずれ

加速器本体の絶縁カラムは,圧力タンクの底部 に設置されたカラムベースと呼ばれる支持架台に よって支えられている(図7).高電圧端子などを 含めた絶縁カラムの総重量は約40 ton である. 支持架台の6本の柱は,ベアリングの上に設置さ れており,横揺れに対する免震機構となっている. 支持架台はバネとオイルダンパーを備えた6本の 支桁(ビーム)により横から保持され,横方向の 振動を吸収する構造となっている(図8).この横 支桁には,約±4 cmの移動跡が確認され,有効 に動作していたことが確認された.免震機構に なっていなければ,絶縁カラムが倒壊していた可





図6 ゴンドラレールの 破損と補修作業



図7 絶縁カラムの支持架台



図8 絶縁カラムの免震機構、絶縁カラムはベアリングの上に設置されバネとオイルダンパーを備えた横からの支桁で揺れを抑える、右写真は地震により中心からずれたベアリングである。

能性は高い. 免震機構は横揺れを抑えてくれたも のの, ベアリングは柱の中心からずれたままで止 まっていたため, 柱の中心位置に戻す作業を8月 初旬に実施した. 高さ約20mで, 最上部の高電 圧端子は約12 ton の重量であるため, 絶縁カラ ムを持ち上げる作業はかなり慎重に行われた. 結 果として, 約5分間に僅か1mm持ち上げるだ けであったが, その作業には準備も含め3日を要 した.

(3) カラムポストの破断とひび割れ

タンデム加速器の絶縁カラムは、1 MV のユニッ トが 20 段積み重なって構成されている. 1 MV ユニットは、12本のカラムポスト(絶縁支柱)で 重量を支える(図9).カラムポストは長さ 489 mm で、セラミクスとチタン電極が交互に接着されて できている.地震後の調査で、総数 240 本のカ ラムポストのうち、38 本にひび割れが確認され た.5本のひび割れが確認されたユニットもあり、 この状態での整備作業は危険であるので、不具合 のあるカラムポストの交換を最優先で実施するこ とにした.予備品及び筑波大、東大の協力を得て、 20本のカラムポストを準備することができ、約 3ヶ月をかけて交換を行った(図 10).

図11のように完全に破断しているものが4本 あった.破断したものの中には、放電痕を伴った ものもあり、地震以前からひびが入っていたと推 測されるものもあった.取り外したひび割れカラ ムポストのうち,比較的健全そうなものは強度(剪 断力)試験を実施し、メーカーの基準値を満たし たものは、ひびの状態の悪いカラムポストと交換 することで、残り18本の調達が出来るまで再利 用した.2012年9月には、交換が困難な1本を 除いて交換を終えている.



図9 絶縁カラムを支える12本のカラムポスト.

(4) タンク内ビームラインの真空リーク

地震後に,加速管を含むタンク内ビームライン は少なくとも数100 torr まで真空が悪化した.当 初は本体の主加速管の破損を心配したが,幸いに も無事であった.真空リークは高電圧端子内に設 置された ECR イオン源入射装置部の前段加速用 の加速管(図12)と,イオン源と真空排気装置を 接続する絶縁管の2ヶ所で発生していた⁵⁾.入射 装置の架台の強度が,大きな振動に対して不十分 であったようである.これらの前段加速管と絶縁 管は予備品に交換した.



図10 カラムポストの交換作業. 写真は交換準備のため のフープ(電界分布をなだらかにする大きなリン グ)の取り外し作業.



図 11 完全に破断したカラムポスト. 1本で最大 3.4 ton を支える.



図 12 リークを発生した ECR イオン源入射部の前段加 速管. 振動でセラミクスが破壊された.

— 89 —

(5) 大型偏向電磁石の移動

タンデム加速器のビームを各ターゲット室に振 り分けるための重量 35 ton の振分電磁石 (図 13) が約 15 mm 移動した. 架台の移動痕を見ると, 揺れに襲われている間は 30 ~ 40 mm 移動した ものと考えられる. 真空チェンバーは電磁石に固 定されていなかったので, チェンバーと磁極がず れて動くことでチェンバーは大きく移動せず, ビームラインを破壊することがなかったようであ る. また, この電磁石の架台は床に固定されてな かったため, アンカーボルトや架台の破損もな かった. このようなことは稀であろうが, 幸いで あった. この電磁石については, そのまま基準位 置へ戻した.

超伝導ブースターのエネルギー分析電磁石 (重 量 14 ton) と振分電磁石 (重量 21 ton) は,地震に よって架台固定用のアンカーボルトを一部引き抜 いて 30 ~ 40 mm 移動した.そのため,架台の 周辺にアンカーボルトを打ち直し,抑え金具を製 作して床への固定を行った.ブースターラインの 電磁石では真空チェンバーも共に移動したため, 電磁石前後のベローズが押し潰され,そのうち1 つが破損して真空リークを起こしていた (図 14).



図13 ビーム振分電磁石



図 14 ブースターの振分電磁石チャンバー出口側の押し 潰されたベローズ

また,振分電磁石については,電磁石の位置調整 機構のシャフトが引きちぎられて破損したため, 一旦,電磁石より取り外して修理を行った.その 後にエネルギー分析電磁石,振分電磁石とも基準 位置へ戻した.

巨大地震に備えての大型電磁石の固定は,か なり強固な方法を採用しなければならないようで ある.

(6) 超伝導ブースターの再アライメント

タンデム加速器からの重イオンビームのエネル ギーを2~4倍に増強すべく,図15に示す超伝 導ブースターが設置されている.加速空洞40台 で構成され,最高加速電圧は30 MV に相当する. バンチャー,サブバンチャーまで含めた全長は約 45 m である.

ブースター建家は増築建家であり,地震によ りタンデム建家との接合部でブースター側が約 10 mm 沈下し段差が生じた.2010 年にブース タービームラインの位置計測を実施しており, ブースター建家がタンデム加速器建家との接続部 分に向かって沈降する傾向があることは把握して いた.今回の地震で,この傾向を増長したようで ある.このままではビーム加速が困難であるので, ブースタービームラインの再アライメントを実施 した.アライメント前後のクライオスタットの高 さを図 16 に示す.加速空洞は1台のクライオス タットに4台,合計で10台のクライオスタット に収められている.約2 ton の重量のクライオス タットをジャッキで持ち上げて基準高さまで調整 した.持ち上げた量は最上流部のクライオスタッ



図 15 超伝導ブースター重イオンリニアック. 左:10台のクライオスタットが並ぶ. 右:クライオスタット内の4基の加速空洞.

トで約8mm,最下流部のそれでは約3mmであった. これに合わせヘリウムのクライオスタットへの移送配管を再調整する必要があった.水平方向に関しては最大でも1mm程度の修正で済んだ.

ヘリウム冷凍機施設については,屋外に設置さ れた冷却塔の基礎が沈下した以外は,地震発生時 に停止していたこともあり運転に支障を与えるほ どの被害はなかった.

2011 年 11 月には超伝導ブースターの運転を 再開することが出来た. ビームの加速試験のデー タから,心配していたクライオスタット内部の空 洞のアライメントは保持されていることが確認さ れ,ビーム通過率も震災前と同等であることが確 認された.

(7) タンデム加速器建家および周りの損傷

タンデム加速器建家については,傾斜角を算定 した結果,基礎は「無被害」と判定された.最も 被害が激しいのは壁の薄い2階の居室部分である と判定された.建家の上層階は,地震時かなりの 振幅があったと思われるが,重要な機器は設置さ れておらず,また放射線遮蔽のための厚い壁で構 築されている為に重大な被害はなかった.とはい え,建家の壁面には細かいながらも無数のひび割 れが生じた.建家周りの地盤は,100から200mm ほど沈下した.特に玄関脇では約2mの深さの空 洞が見つかった(図17).建家の外階段や,別建 家との地下連絡通路などにも亀裂が生じた.

被災調査の結果に基づいた建家及びその周辺の 補修工事は、平成23年度3次補正予算による平 成24年度の実施となり、11月中旬から3カ月に亘っ て実施された. 建家の壁面のひび割れの補修は限



図16 再アライメント前後のクライオスタットの高さ

られた予算内での実施となったため、0.2 mm 以 上のひびに対して補修を実施した(図 18 ~ 19). 完全な補修ではないので今後は雨漏り等に注意し た施設維持が必要となると考えている. 玄関周り の地盤沈下の補修はまだ実施出来ていない.

5. クラスタービーム加速計画

加速器の復旧が完了し,新たな領域のビームを 開発すべくクラスターイオンの加速を計画してい る⁶⁾.静電加速器はどのような重いイオンであっ ても加速できるという他の加速器にはない利点を 有する.既にフランス Orsay や原子力機構–高崎 のタンデム加速器^{7,8)}において,数 MeV から数



図 17 玄関脇に出来た約2mの深さの空洞.



図18 建家外壁の補修. タワー部はゴンドラによる作業 となった.



図19 ブースター室内に組んだ補修用足場.

— 91 —

10 MeV のクラスターイオンの加速が行われてい るが、どちらも高電圧端子での荷電変換が必要で あり、ビーム強度は非常に弱い、東海タンデム加 速器では高電圧端子内のイオン源から直接クラス ターイオンを加速することで、高強度で、かつ最 大 20 MeV の高いエネルギーのビームを得ること ができる、計画では C₆₀⁺イオンを数 nA 以上の強 度で加速することを目指している、現在、C₂、 C₃ イオンを既存実験室に導き実験を開始したと ころである.

図 20 に本計画での加速器系の概略を示す.高



図20 クラスタービーム加速の概略

電圧端子内イオン源からクラスターイオンを生成 し、180°偏向電磁石で質量分析を行い、加速器 の主加速管で最大 20 MV の電圧で加速する.加 速されたイオンビームは既存の 90°偏向電磁石で は曲げられないので、加速器直下の地下 2 階の部 屋をクラスタービーム専用のターゲット室として 整備している.C₆₀の加速にはイオン源直後の入 射電磁石を静電偏向器に置き換える必要があり、 検討を進めているところである.

6. まとめ

東北地方太平洋沖地震において,東海タンデム 加速器は免震機構を備えていたおかげで損壊を免 れることができた.加速器の復旧に約半年を要し たが,同年9月初旬には利用運転を再開すること ができ,加速電圧も震災前の18 MV を保持して いる.11月には超伝導ブースターの運転も再開 できた.

一方,原子力機構では,福島復興に向けた資源 の重点化によりタンデム加速器施設の予算が大変 厳しくなり,高圧ガス施設に係る最低限の予算配 分となった.現在加速器の運転費は利用者からの 負担で実施されている.

東海タンデム加速器は、今や日本で唯一の大型 静電加速器となった。タンデム加速器の高輝度か つエネルギー連続可変の重イオンビーム、さらに RI・核燃料標的の利用といった特徴を活かして、 ユニークな研究が今後とも展開できると信じてい る.大地震に耐えた東海タンデム加速器をぜひ有 効に活用してもらいたい。

参考文献

- 1) 笹公和,加速器 Vol.9, No.1 (2012) 14.
- S. Takeuchi et al., Nucl. Instrum. Methods Phys. Res. A382 (1996) 153.
- H. Miyatake et al., Nucl. Instrum. Methods Phys. Res. B204 (2003) 746.
- 4) 気象庁 Web ページ 強震観測結果 <http://www. seisvol.kishou.go.jp/>.
- 5) 松田誠,加速器 Vol.6, No.3 (2009) 213.
- 6) M. Matsuda et al., Proc. of the 7th Annual Meeting of Part. Accel. Conf. (2009) FSRP05.
- 7) B. Waasr et al., Nucl. Instrum. Methods Phys. Res., A382 (1996) 348.
- Y. Saitoh et al., Nucl. Instrum. Methods Phys. Res., A452 (2000) 61–66.