Rev.1

解析コード(LS-DYNA)説明資料

(参考資料)

平成 28 年 10 月

東北電力株式会社

東京電力ホールディングス株式会社

中部電力株式会社

中国電力株式会社

日本原子力発電株式会社

目 次

LS - DYNA

| 1. 13 | はじめに1 |
|-------|----------------------------------|
| 2. 通 | 箇用対象事象及び適用実績2 |
| 3. 角 | 曜析モデルと解析結果の例示4 |
| 3. | 1 計算要素 5 |
| 3. | 2 境界条件 |
| 3. | 3 材料モデル 11 |
| 3. | 4 爆発源の設定方法 17 |
| 3. | 5 解析フロー 20 |
| 3. | 6 入出力 21 |
| 3. | 7 解析結果の例示 22 |
| 4. 角 | 躍析結果の検証 |
| 5. 乽 | 参考文献 |
| | |
| 添付 | 1 運動エネルギーから圧力として伝わる時の考え方について 1-1 |
| 添付 | 2 反射波の考慮について 2-1 |
| 添付 | 3 ペデスタル構造応答評価における判定基準について 3-1 |

1. はじめに

本資料は,格納容器破損防止に関する重大事故対策の有効性評価(以下,「有効性評価」 と称す。)において,格納容器破損モード「原子炉圧力容器外の溶融燃料 - 冷却材相互作用」 (以下,「FCI」と称す。)に対して参考として示した水蒸気爆発の発生を仮定した場合の格 納容器の健全性への影響評価に適用するコードのうち,LS-DYNAコードについて,

・適用対象事象及び適用実績

・解析モデルと解析結果の例示

・解析結果の検証

に関してまとめたものである。

なお、JASMINEコードの計算結果をインプットする必要があるが、このJASM INEコードに対する説明は別資料(解析コード(JASMINE)説明資料(参考資料)) にて行う。

2. 適用対象事象及び適用実績

LS-DYNAコードは、原子炉圧力容器外において FCI による水蒸気爆発の発生を想 定した場合、圧力容器の支持構造物であるペデスタルへの荷重を評価し、その健全性を確 認することを目的として使用する。

(1) 適用対象事象

シビアアクシデント発生時に原子炉圧力容器の破損を想定する場合,溶融炉心・コンク リート相互作用の緩和策として,格納容器下部への水張りが実施される。原子炉圧力容器 から溶融炉心が落下した場合において,この格納容器下部の冷却水と溶融炉心の接触によ る水蒸気爆発事象発生の可能性は,これまでの知見からも極めて低いと考えられる。しか しながら,水蒸気爆発が発生した場合についても考慮し,原子炉格納容器の健全性に対す る影響を確認しておくことは,原子炉格納容器下部への水張り等の格納容器破損防止対策 の適切性を確認する上でも有益な参考情報になると考える。

この炉外における FCI による水蒸気爆発発生時の評価は、水蒸気爆発解析コードJAS MINEにより実施し、水蒸気爆発現象に伴う流体の圧力及び運動エネルギー並びに融体 デブリの振る舞いを評価する。

LS-DYNAコードでは、このJASMINEコードによって得られた評価結果に基づき、水蒸気爆発発生時の爆発源の状態を入力条件として与え、流体中を伝播する圧力波がペデスタル構造材に荷重として作用する構造応答を評価する。

(2) 適用実績

LS-DYNAコードは、ローレンスリバモア国立研究所(LLNL)で開発されたDYN A3Dコードに基づき、リバモアソフトウェアテクノロジー社(LSTC)が開発した汎用有 限要素解析コードである^[1]。

DYNA3Dコードは、重量物の構造材衝撃問題を対象として開発されており、衝撃波 による非線形動的応答評価を目的とするため、陽解法による解析を採用している。LS-DYNAコードは、自動車の衝突安全解析への適用を目的として開発されており、DYN A3Dと同様に、衝撃問題に対して陽解法を適用する。

LS-DYNAコードは、自動車製造分野への適用を主目的として開発されているが、 時間と共に接触条件や構造物形状が変化するような非線形解析が可能であり、衝撃や爆発 的燃焼による圧力伝播、構造物の塑性歪み、健全性の解析に対応している。このため、自 動車産業に限らず、航空宇宙、防衛、電気機器、建設・土木分野等にも応用されており、 原子炉圧力容器外において水蒸気爆発が発生した際のペデスタル構造材への荷重応答評価 にも適していると言える。

原子力分野における爆発及び爆轟に伴う衝撃荷重の構造材応答評価にLS-DYNAコ ードを適用した例について概要を以下に示す。

a. BWR 配管における混合ガス(水素・酸素)の燃焼による配管健全性評価^[2]

BWR 配管の主蒸気の放射線分解により生じる可燃性混合ガス(水素・酸素)の燃焼に よる配管内での爆轟を模擬した強度試験に対し、LS-DYNAコードにより試験模 擬解析を実施している。LS-DYNAコードによる強度解析は、試験体の周方向ひ ずみを良好に再現することが確認されている。

b. 原子力発電施設等に係る構造物の爆発衝撃挙動解析^[3]

この研究は原子力発電所施設等での爆発衝撃荷重に対する構造物の堅牢性を評価す るための解析モデルを構築する目的で実施されており、水中爆轟バブル挙動解析手法 の確立と地中に設置された構造物の衝撃荷重に対する挙動評価手法の確立を主課題と して検討されている。LS-DYNAコードによるこれらの課題に対する評価の結果、 水中爆轟バブル挙動については、必要な時間スケールでの解析が適切に実施できるこ とが確認され、地中構造物に対する堅牢性評価については、試験結果とトレース解析 の比較から、爆発衝撃問題に対する解析モデルが構築可能であるとの知見が得られて いる。

3. 解析モデルと解析結果の例示

LS-DYNAコードは、構造物などの大変形応答を解析するための非線形動的構造解 析ソフトウェアであり、静的問題から準静的な塑性加工問題、波動の伝播を考慮するよう な衝撃問題などの解析が可能である。時刻歴応答解析では、時間積分に中央差分による収 束計算が不要な陽解法を用いて解析するため、落下・衝突のような非線形性の強い問題で も解が発散せず、安定して解が得られる。またLS-DYNAコードの使用実績としては、 自動車・航空宇宙・造船などの産業で製品の安全性対応や高品質化などに幅広く活用され ている。

陽解法の特徴は、着目している要素の隣接する過去の要素情報しか現在の状態に影響を 与えないということである。したがって衝撃解析では、波動の伝搬速度である音速 c が重 要な意味を持っており、いま着目する要素(要素サイズ $\triangle e$)で、音速 cの影響による現象 を陽解法で安定に実行するためには、時間積分の刻み幅($\triangle t$)に Courant 条件と言われ る制約がある。

$$\Delta_t = \frac{\Delta_e}{c}$$

ここで連続体が構造体の場合,ヤング率 E,密度 ρ とすると,構造体内での音速 c は,

$$c = \sqrt{\frac{E}{\rho}}$$

連続体が流体の場合,体積弾性率 K,密度 ρ とすると,流体内での音速 c は,

$$c = \sqrt{\frac{K}{\rho}}$$

である。FCI 時の構造応答解析で取扱う連続体のおよその音速 c は, 鋼材で 5000 m/s, コン クリートで 3400 m/s, 水中で 1500m/s, 空気中で 330 m/s である。

LS-DYNAコードでは、時間積分の刻み幅*△tを*、すべての要素で決定される時間 増分の中で最小のものを自動的に用いている。

Δ

3.1 計算要素

一般的に連続体(流体・固体)を記述するための手法的な観点から分類すると,LS-D YNAコードでは以下の3種類がある。このうちALE要素を用いた手法は,流体構造連成 解析手法としては,LS-DYNAコードでは最も実績があるものの一つである。各要素 の概念を図3-1に示す。

(a) Euler 要素

空間に固定した座標を用い,各瞬間における速度,圧力などの物理量の変化の様子 を空間座標と時間の関数として記述する。(メッシュの中を物質が移動)流体の場合, 特定箇所を追跡し,その位置を確認することが難しいことから,Euler 要素を用いる ことが一般的である。

(b) Lagrange 要素

物質の位置,速度,圧力などの物理量の時間変化と共に座標が変形する。境界面が 移動または変形しても、メッシュが追従するので主として固体に対して適用性がある。

(c) ALE 要素

Euler 要素とLagrange 要素の中間的な座標を用いる。物体の変形や流動とは無関係 に任意に動かすことのできる参照座標系を用いて連続体の運動を記述する方法。 Euler 要素では移動境界を表現するには特別な工夫を必要とするが、ALE 要素では、 移動境界を比較的容易に表せる。

また,幾何形状から分類すると,以下の代表的な2種類がある。

(d) Solid 要素

標準的な三次元体積要素。8 節点6 面体 Solid 要素や6 節点5 面体 Solid 要素など がある。

(e) Shell 要素

三次元モデルでは、3節点あるいは4節点の薄板シェル要素として、板厚方向の寸法 がそれ以外の寸法よりもきわめて小さい構造物をモデル化するのに使用される。二次 元モデルでは、平面ひずみ要素や軸対称要素などに使用される。

LS-DYNAコードでは、三次元のペデスタルの構造応答の観点から、構造材に力を 伝える流体には ALE Solid 要素、構造材には Lagrange Solid 要素を用いる。構造材の各メ ッシュ分割は、ペデスタルの壁厚方向、周方向及び高さ方向に十分に解析精度を確保でき るサイズとする。流体側のメッシュサイズは、力のやり取りの関係から構造側と同サイズ にすることが推奨されていることから、流体と構造の連成境界面では同サイズとなるよう に設定する。

流体や固体の連続体の挙動を記述する基礎式としては,連続の式(質量保存則)・運動方 程式(運動量保存則)・エネルギー保存式の3式が必要となる。この3式と物質の性質を表 現するための状態方程式や材料構成式とが連立して解かれることにより,連続体の運動, すなわち,流体と固体の移動,変形及び動的な相互作用を求めることできる。数値解法上 は,有限要素法による空間の離散化・中心差分に基づく,陽解法と呼ばれる極めて微少な 時間幅で数値的に積分する方法が用いられている。



(c) ALE 要素の概念

図 3-1 各要素タイプの概念

3.2 境界条件

原子炉圧力容器を支持するペデスタル内のリブ配置構造を考慮して,解析モデルは三次 元体系とする。図 3-2 に示すようにペデスタル基部は PCV 底部コンクリート内に埋没され ており,構造的には剛体と見なせることから,図 3-3 に示す FCI 解析時の拘束条件として, PCV 底部コンクリート内に埋没しているペデスタル鋼板は完全拘束とする。

図 3-2 ペデスタルの設置構造

図 3-3 FCI 解析時の拘束条件

3.3 材料モデル

3.3.1 計算体系

今回の評価では三次元モデルを用い, で評価を実施している。本評価では, 気相部, 液相部, 爆発源, 鋼板及びコンクリートをモデル化しており, 縦リブ鋼板も想定 している。また, 開口部の影響を考慮するため, CRD 搬入口高さ位置に開口部を設定してい る。

3.3.2 流体モデル

流体の影響を考慮する際,特定の粒子の運動を知るより,空間に固定されたメッシュ内 での流動状態や時間変化を知る方が重要である。また,構造材との連成を考慮した場合, 流体は移動境界を比較的容易に表せる ALE 要素を用いるのが適当である。以下に流体要素 のプロパティー覧を示す。なお,想定したセル形状を考慮し,Solidモデルを採用する。

| 部位 | 要素 |
|-----|---------------|
| 爆発源 | ALE 要素(Solid) |
| 液相 | ALE 要素(Solid) |
| 気相 | ALE 要素(Solid) |

表 3-1 要素プロパティー覧

3.3.3 構造材モデル

構造材の変形を考慮する際,構造材メッシュの変形を考慮する必要がある。メッシュ自体の変形を考慮する場合,粒子の集まりが時間とともに,どのように動いていくか(メッシュ点がどのように動いていくか)に着目する Lagrange 手法を用いるのが適当である。以下に構造材要素のプロパティー覧を示す。なお,厚さ方向の影響も確認するため,鋼板についても Solid モデルを採用する。

表 3-2 要素プロパティー覧

| 部位 | 要素 |
|--------|--------------------|
| コンクリート | Lagrange 要素(Solid) |
| 鋼板 | Lagrange 要素(Solid) |

3.3.4 材料モデル

表 3-3 と表 3-4 に鋼材とコンクリートの材料特性を示す。表 3-1 及び表 3-2 の設定の基づき,解析にあたっては個別プラントの密度,ヤング率,降伏応力等を入力する。

流体から構造材に力が掛かることで応力が発生する。この応力により構造材に歪みが発 生する。このときの応力歪み曲線をコンクリート及び鋼板について図 3-4 及び図 3-5 に示 す。なお、コンクリートに関しては、最大の力を受ける圧縮方向の応力歪み曲線で代表す る。

| 項目 | 設定 | |
|---------|--------------|--|
| 構成則 | 等方硬化則 | |
| 破壊則 | _ | |
| | (入力では考慮せず,解析 | |
| | 結果を見て判断) | |
| 密度 | | |
| ヤング率 | SDV400 の店 | |
| 降伏応力 | 517490 07恒 | |
| 塑性ひずみ特性 | | |

表 3-3 鋼材の材料特性

| 項目 | 設定 |
|---------|-------------|
| 構成則 | 等方硬化則で近似 |
| 破壊則 | _ |
| | (強度部材では無く考慮 |
| | しない) |
| 密度 | |
| ヤング率 | 個別プラントの設計強度 |
| 降伏応力 | による値 |
| 塑性ひずみ特性 | |

表 3-4 コンクリートの材料特性



図 3-4 コンクリートの応力歪み曲線(設計強度:30MPa)



図 3-5 鋼板の応力歪み曲線

3.3.5 メッシュ分割

図 3-6~図 3-10 に各部のメッシュ分割について示す。ペデスタルの構造応答の観点から, 爆発荷重に対する変形挙動を精度よく模擬できるよう,高さ方向及び壁厚方向に十分な分 割数が確保できる寸法として要素幅 mm 程度で基本的な要素数を設定する。なお、LS -DYNAコードでは三次元の構造材を模擬するため,構造材の形状に則してより詳細な 要素幅も考慮している。また,構造材に力を伝える流体(ALE 要素)のメッシュサイズは, ALE 法を用いることを考慮し,境界面における伝達ロスが生じないように構造材(Lagrange 要素)のメッシュサイズと同等とする。

以下に各要素のメッシュ分割例を示す。

図 3-6 コンクリート部のメッシュ例

図 3-7 鋼板部のメッシュ例

図 3-8 爆発源のメッシュ例

図 3-9 水相部のメッシュ例

図 3-10 気相部のメッシュ例

3.4 爆発源の設定方法

爆発源の設定方法を以下に示す。

3.4.1 爆発源の形状

仮定する爆発源の形状は, JASMINEコードの解析による粗混合領域の分布形状に 合わせて円柱状に設定する。下図 3-11 に粗混合領域の分布形状の例を示す。



図 3-11 粗混合領域の分布形状の例

なお,粗混合粒子の分布が少ない領域は,爆発に大きく寄与しないため無視する。また, ボイド率が大きく,爆発に寄与しない上部領域も無視して設定している。

3.4.2 爆発源の圧力

実際の爆発は、起爆点より粗混合粒子が連鎖的に爆発していくため、爆発源領域の圧力 履歴は、粗混合粒子位置により異なり、それぞれ個別の圧力ピークをとる。LS-DYN Aコードにおいて、多数の爆発源が連鎖的に起爆する解析を模擬することは煩雑なため、

全爆発源領域で同時に爆発が発生すると仮定している。今回の評価では,各粗混合粒子位 置の圧力履歴のうち,最大となった圧力値を全爆発源領域の初期圧力として設定する。下 図 3-12 に粗混合領域の圧力履歴の例を示す。



図 3-12 JASMINE解析による粗混合領域の圧力履歴の例

3.4.3 爆発源の開放エネルギー

JASMINEコードの解析による流体の運動エネルギーは、LS-DYNAコードで 直接入力することはできない。そのため、今回の評価では、この流体運動エネルギーを再 現するため、爆発源の開放エネルギーを適切に設定し、LS-DYNAコードの解析結果 としての流体運動エネルギーの最大値がJASMINEコードの解析の最大運動エネルギ ー相当となるよう調節している。これらの設定方法を図 3-13 に示す。

なお,この流体の最大運動エネルギーを保存する解析手法は,添付1に示す通り保守的 な評価となる。



図 3-13 LS-DYNAコードにおける流体運動エネルギー設定方法

3.5 解析フロー

LS-DYNAコードの入力は、JASMINEコードの解析結果である粗混合領域の 形状、爆発源の最大圧力、流体の運動エネルギーを入力条件として引き継ぎ、解析を実施 する。なお、流体の運動エネルギーをLS-DYNAコードに直接入力することはできな いため、爆発源の開放エネルギーを調節することで、JASMINEコードから出力され る流体の運動エネルギーを再現している。

解析フローを図 3-14 に示す。





20

3.6 入出力

LS-DYNAコードの主要な入出力は図 3-14 に示した解析フロー図にも示されるとおりである。LS-DYNAコードのインプットデータは以下のとおり構成される。

- ① ペデスタル構造物の幾何形状
- ② 各構造物に対する拘束条件
- ③ 構造物及び流体の物性値
- ④ 流体及び構造材のメッシュデータ
- ⑤ 流体及び構造材の要素タイプ
- ⑥ 爆発源の形状(JASMINEコードによる評価結果に基づく)
- ⑦ 爆発源の初期圧力及びエネルギー(JASMINEコードによる評価結果に基づく)

上記をインプットデータとして,水蒸気爆発発生時の構造材衝撃荷重応答を評価し,以 下の主要なアウトプットデータを得る。

- ① 構造材の塑性ひずみ量
- ② 構造材の発生応力
- ③ 各セルの圧力

3.7 解析結果の例示

代表プラントの解析入力条件と解析結果について例示する。

(1)解析モデル及び境界条件

LS-DYNAコードによる解析モデルについて図 3-15 に示す。この図に示す通り、気 相部、液相部、爆発源、鋼板、コンクリート及び縦リブ鋼板を模擬している。拘束条件に ついては、図 3-15 に示す△で示したコンクリートで埋設されている部分は全方位で拘束さ れているとし、 〇 で示したペデスタル頂部、液相底面(ペデスタル床面)、気相頂部は、Z 方向のみ拘束されているとした。

模擬する部位毎の要素タイプと要素数について、表 3-5 に示す。

| 部位 | 要素 | 要素数 |
|------------------------|--------------------|-----|
| 爆発源 | ALE 要素(Solid) | |
| 液相 | ALE 要素(Solid) | |
| 気相 | ALE 要素(Solid) | |
| コンクリート | Lagrange 要素(Solid) | |
| 鋼板 Lagrange 要素 (Solid) | | |

表 3-5 要素分割の詳細

(2) 材料物性

代表プラントのペデスタルの構成材料(充填コンクリート及び鋼板)の密度,ヤング率, ポアソン比を表 3-6 に示す。また,これらの構造材の応力歪み曲線については,図 3-4 及 び図 3-5 に示すとおりである。

表 3-6 ペデスタルの構成材料の物性値

| 材料 | 密度(g/cm ³) | ヤング率 (Pa) | ポアソン比 |
|----------|------------------------|-----------|-------|
| 充填コンクリート | | | |
| 鋼板 | | | |

(3) 爆発源の条件

爆発源の仕様を表 3-7 に示す。

| 項目 | 值 | 設定根拠 |
|-------------|---|---|
| 初期半径 | | JASMINEコード解析結果の 知道会社スの空間公在に其づいて |
| 初期体積 | | 祖武市松子の空間方相に塗りいて設定 |
| 最大圧力 (初期圧力) | | JASMINEコード解析結果の 爆発源の最大圧力より設定 |
| 流体の運動エネルギー* | | JASMINEコード解析結果の 流体の運動エネルギーの最大値を 再現する値を設定 JASMINEコード解析結果に 基づく値 |

表 3-7 爆発源の仕様

*) LS-DYNAコードへの入力値ではなく、開放エネルギーの調整の結果とし て確認される

(4)解析結果

(1)~(3)の入力条件に基づき,解析を実施した結果について,爆発発生から 0.01 秒後の内外鋼板の塑性ひずみの分布及び内外鋼板の発生応力が最大となる位置での応力の 時刻歴を図 3-16 及び図 3-17 にそれぞれ示す。また,発生応力が最大となる時間での応力 分布を内側鋼板及び外側鋼板について,図 3-18 及び図 3-19 にそれぞれ示す。



図 3-15 代表プラントのLS-DYNAコードの解析モデル

図 3-16 爆発発生から 0.01 秒後の内外鋼板の塑性ひずみの分布 (上:内側鋼板,下:外側鋼板)



図 3-17 内外鋼板の発生応力が最大となる位置での応力の時刻歴 (上:内側鋼板,下:外側鋼板)

図 3-18 発生応力が最大となる時間での応力分布(内側鋼板)

図 3-19 発生応力が最大となる時間での応力分布(外側鋼板)



4. 解析結果の検証

本章では、LS-DYNAコードを用いた解析解と理論解の比較検証結果を示す。LS -DYNAコードを用いたペデスタルの構造応答解析は、鋼板、放射状リブ及びコンクリ ート部を三次元ソリッド要素でモデル化して実施していることから、検証はペデスタル構 造とほぼ同形状をモデル化したソリッド要素とする。

(1) 理論解との比較

連続体要素を扱う動的解析の基本的な例題として、リング(円環)の面内振動を取り上 げた。衝撃荷重が作用する構造物の応答では、図 4-1 に示すように構造物の固有周波数 f が大きく関係し^[4],弾性範囲では図 4-1 に示されるような動的倍率(静的変位に対する倍率) の理論解が与えられる^[5]。



<u>1質点系モデル</u>

<u>台形荷重</u>

→ t

| 時間区分 | 荷重の式 | 動的倍率(=動的変位, $u \nearrow$ 静的変位, δ_{st}) |
|-------------------------------|--|--|
| (1) $0 \le t \le t_0$ | $P(t) = \frac{P_0}{t_0} t$ | $\frac{u}{\delta_{st}} = \frac{t}{t_0} - \frac{\sin \omega t}{\omega t_0}$ |
| $ (2) t_0 \leq t \leq 2t_0 $ | $P(t) = P_0$ | $\frac{u}{\delta_{st}} = 1 + \frac{1}{\omega t_0} \left\{ \sin \omega \left(t - t_0 \right) - \sin \omega t \right\}$ |
| | $P(t) = \frac{P_0}{t_0} \cdot \left(3t_0 - t\right)$ | $\frac{u}{\delta_{st}} = 3 - \frac{t}{t_0} + \frac{1}{\omega t_0} \left\{ \sin \omega \left(t - 2t_0 \right) + \sin \omega \left(t - t_0 \right) - \sin \omega t \right\}$ |
| | P(t) = 0 | $\frac{u}{\delta_{st}} = \frac{1}{\omega t_0} \left\{ \sin \omega \left(t - t_0 \right) - \sin \omega \left(t - 3t_0 \right) + \sin \omega \left(t - 2t_0 \right) - \sin \omega t \right\}$ |

図 4-1 衝撃荷重に対する応答(動的倍率)

図 4-2 に解析モデルを示す。リング形状は内半径 m, 外半径 m で解析モデルは 対称性から 1/4 モデルとした。拘束条件としてリング周方向端部は鏡面対称, 径方向には 自由で, 高さ方向は片側が固定されている。計算に用いた材料物性, 内圧の最大値は以下 の数値を用いた。図 4-2 に示す圧力衝撃荷重履歴は, 最大圧力荷重を 1 としたときの荷重 比の履歴として表している。





30

(a) 円形リングの面内振動の固有振動数

参考文献[4]より円形リングの固有振動数の理論解は,表 4-1 に示すように 283.80Hz で ある。

| 項目 | |
|--------------|-----------------------|
| 縦弾性係数 E(MPa) | |
| ポアソン比 | |
| 密度(kg/m³) | |
| 固有周波数(Hz) | 283.80 |
| 周期 T(s) | 3.52×10^{-3} |

表 4-1 円形リングの固有振動数(理論解)

LS-DYNAコードの固有値計算値は、図 4-3 に示すように 283.37Hz であり、誤差 -0.15%で理論解と良く一致している。





図 4-3 LS-DYNAコードの固有値解析結果(径方向に振動する固有値モード)

(b) 台形荷重に対する応答

次に参考文献[5]による動的倍率の理論解と解析解を比較する。入力する衝撃荷重の条件 を図 4-2 に示すような台形荷重で時間 t₀は 0.5ms,最大荷重 P₀は 1MPa とした。理論解によ る最大動的倍率は 1.505 倍である。

LS-DYNAコードによる動的解析結果のリング内面位置での時刻歴変位を理論解と あわせて図4-4に示す。LS-DYNAコードの動的解析結果による最大動的倍率は1.514 倍で,理論解との誤差0.6%と良く一致しており,衝撃荷重に対する問題にLS-DYNA コードを用いることは妥当である。



図 4-4 動的倍率の理論解とLS-DYNAコードによる解析結果の比較

32

(2) メッシュ分割の感度解析

今回の FCI 時の RPV ペデスタルの構造評価では、構造体を模擬する Lagrange Solid 要素 (要素幅約 mm),流体を模擬する ALE Solid 要素 (要素幅約 mm)を設定している。 ここで,設定したメッシュ分割が適切なのかを確かめるために、ペデスタル壁の一部を模 擬した円環モデルにてメッシュ分割数の異なる二つのモデルに対して動的解析を行い、解 析結果を比較した。図 4-5 に検討した円環モデルの概要,図 4-6 に解析結果の比較を示す。 図 4-6 に示すように、FCI 時の設定した要素サイズ (モデル 1) と各要素辺長さを 1/2 とし た詳細モデル (モデル 2) の内外壁面における径方向変位の数値誤差*) は内外面で+4%、周 方向応力の解析結果の数値誤差は内面で+3%、外面で+5%であり、解析結果に対して影響を与 えるような大きな差は無く、メッシュ分割は妥当である。

*) 数値誤差の定義は、(モデル1-モデル2) /モデル2

+(プラス)は、モデル1の方が解析結果の数値が大きいことを示す。





Pa



図 4-5 要素サイズの比較検討に用いた円環モデルの概要





図 4-6 要素サイズの異なるモデルの動的解析結果の比較

5. 参考文献

- [1] Livermore Software Technology Corporation, LS-DYNA KEYWORD USER' S MANUAL VOLUMEI, 2007
- [2] 「BWR 配管における混合ガス(水素・酸素)の燃焼による配管損傷防止に関するガイド ライン(第3版)」,平成22年3月,日本原子力技術協会
- [3] 「原子力発電施設等に係る構造物の爆発衝撃荷重挙動解析」,平成20年11月,原子力 安全基盤機構
- [4] 「新版 工業振動学」, チモシェンコ, pp. 428 ~ pp. 429, 1977 年1月, コロナ社
- [5] 「基礎からの衝撃工学」,石川, pp.86 ~ pp.87, 2008 年 3 月, 森北出版

添付1 運動エネルギーから圧力として伝わる時の考え方について

3.4節に示したように、LS-DYNAコードの評価は、JASMINEコードの解析結 果に基づき設定した水蒸気爆発時の流体の最大運動エネルギーに基づいて実施している。 すなわち、LS-DYNAコードの評価での水蒸気爆発時の流体最大運動エネルギーがJ ASMINEコードの評価における全領域の流体運動エネルギーの最大値と同等となるよ うに設定している。これは、水蒸気爆発発生時には溶融デブリからの熱エネルギーが、爆 発による圧力波を介して流体側に運動エネルギーとして伝わりこれが構造材のペデスタル 壁に作用するためであり、この運動エネルギーの最大値を解析条件としてLS-DYNA コードの評価に引き渡すことにより、ペデスタルの構造健全性を適切に評価できると考え られるためである。

上記の考え方の妥当性を確認するために、JASMINEコードの解析による水蒸気爆 発時の壁面力積履歴とLS-DYNAコードの解析における壁面力積履歴を比較した。添 付図 1-1 に示すとおり、LS-DYNAコードの解析における壁面力積履歴はJASMI NEコードの解析よりも大きく、解析条件として保守的であることが確認できる。

また、爆発源の形状については、3.4節に示したように、JASMINEコードの解析に よる粗混合領域の分布形状に合わせて円柱状に設定している。LS-DYNAコードの解 析では、円柱状に設定した爆発源の領域の中で、JASMINEコードの解析の結果、最 も大きくなる圧力を爆発源全体の初期圧力として設定しており、構造応答評価が保守的と なるように配慮している。

一方で、爆発源の位置及び形状に関して、水相部の底部付近の小さな領域を爆発源とし て設定するよりは、3.4節に示した円柱状の爆発源は、その上部が水面に近いため、爆発源 のエネルギーが水面より上方の気相部に伝搬しやすいと考えられる。添付図 1-2 には、ペ デスタルの側壁に隣接する各軸方向位置における力積履歴について、JASMINEコー ドの結果とLS-DYNAコードの結果を比較した。この図に示されるように、水面以下 の力積について、軸方向高さが高い位置の力積はLS-DYNAコードの方がやや大きい ものの、下層部と比較してJASMINEコードとの差異が小さくなっていることが分か る。このように、爆発源の形状を円柱状として設定することにより、爆発源のエネルギー の一部が気相部に伝搬されやすくなり、軸方向高さが高い位置では、LS-DYNAコー ドの力積が小さくなりやすい可能性があるものの、全体としては、JASMINEコード の力積履歴と比較して保守的であり、爆発源を円柱状とした場合であっても、LS-DY NAコードの解析条件の保守性を確認できる。



1 - 2





1 - 3

添付2 反射波の考慮について

LS-DYNAコードは非線形動的構造解析ソフトウェアであり、時刻歴応答計算では陰 解法を採用した有限要素法解析ツールとは異なり、収束計算を必要としない陽解法を採用 しているため、特に爆発荷重・衝撃荷重のような非線形性の強い問題を扱うことが可能で ある。

今回の FCI 時の RPV ペデスタルの構造応答は、構造体を模擬する Lagrange 要素(要素幅約 mm)と流体を模擬する ALE 要素(要素幅約 mm)を設定し、両者の相互作用による流体-構造連成解析によって計算している。

Lagrange 要素の幅は、ペデスタルの構造応答の観点から、爆発荷重に対する変形挙動を 精度よく模擬できるよう、壁厚方向に十分な分割数が確保できる寸法として設定したもの である。一方、ALE 要素は、Lagrange 要素との力のやり取りの関係から Lagrange 要素と同 等の設定をすることが推奨されており、要素幅を mm と設定している。

なお,一般的に陽解法では,荷重等の伝播速度と要素サイズから自動的に時間刻みを計 算することで,解析の精度を確保している。

したがって、今回の解析体系においても、要素サイズ、時間刻みは適切に設定されてお り、流体-構造間、及び構造体内部での圧力伝播や反射の影響については適切に模擬でき ているものと考えている。

ここで、反射波の影響確認を目的として、単純な Lagrange 要素のモデルにパルス状の荷 重を負荷した場合の構造物内部の応力履歴を調査した。解析体系と荷重条件を添付図 2-1 に示す。

添付図 2-1 に示す条件で圧力波の伝播挙動を解析した結果として,代表点の Lagrange 要素の応力時刻歴を抽出した結果を添付図 2-2 に,時刻毎の応力分布を添付図 2-3 に示す。

添付図 2-2 に示す通り, 圧力波の進行と反射の影響により, 要素が受ける応力の時刻歴は 圧縮応力と引張応力が周期的に変動しており, 境界面で圧力波の反射が考慮されているこ とを確認した。

また,同様のモデルを用いて反射波の重畳の効果についても確認した。解析モデルと荷 重条件を添付図 2-4 に示す。添付図 2-4 に示す条件で圧力伝播挙動を解析した結果として, 圧力測定点の Lagrange 要素の圧力時刻歴を抽出した結果の比較を添付図 2-5 に示す。

添付図 2-5 に示す通り、ケース1とケース2の入力を重ね合わせたケース3の解析結果 は、ケース1とケース2の解析で得られた個々の圧力波形の重ね合わせとして表現されて いることが確認された。これにより、LS-DYNAコードでは圧力伝播と反射、及び反 射波の重畳が適切に模擬されていることを確認した。

2 - 1

また,添付図 2-6 に 3 章に示すペデスタル構造解析において没水部のペデスタル外側壁 面に負荷される圧力荷重の時刻歴を示す。

今回の解析対象である水蒸気爆発は、高い圧力の荷重がごくわずかな時間(ミリ秒単位) で作用する事象であり、爆発エネルギーの開放直後の圧力波による発生応力が支配的とな ると考えられる。実際の解析評価においても、添付図2-6に示したように、水蒸気爆発に よって生じる圧力波の第一ピークによる圧力が、以降の反射波による圧力ピークに比べて 大きく、爆発初期の圧力波が構造応答評価に対して支配的となることを確認できる。



添付図 2-1 解析モデルと荷重条件







2-3

42

添付図 2-4 解析モデルと荷重条件

2-4



添付図 2-5 各ケースの圧力履歴

2-5

添付図 2-6 圧力によってペデスタル外側壁面に作用する荷重

2-6

添付3 ペデスタル構造応答評価における判定基準について

1. ペデスタルの支持機能について

炉外 FCI の水蒸気爆発評価においては、爆発による衝撃荷重により、ペデスタルが圧力 容器等を支持する機能を損なわないことが健全性の判断基準となる。

保守的な想定として、内側鋼板、コンクリート及び縦リブ構造材を無視し、ペデスタル の外側鋼板のみを考慮した場合の降伏強度について以下に評価する。

ペデスタルの外側鋼板の断面積は,

$$A_0 = \pi/4 \times (D_0^2 - D_i^2) =$$
mm²

外側鋼板の降伏応力は,

 $S_v = 490 \text{ MPa}$

よって,外側鋼板の降伏耐力は,



となる。一方,ペデスタル評価箇所に加わる主な荷重としては,

- 圧力容器からの作用荷重(約 ton)
- ② 原子炉遮へい壁からの作用荷重(約 ton)

③ ペデスタルの基礎に直接作用する荷重(約 ton)

があり,鉛直方向の荷重は合計で約 kN (ton)である。したがって,外側鋼板のみでもペデスタルに加わる荷重に対して降伏することはない。

以上に示すように、ペデスタルの支持機能は外側鋼板のみで成立するため、炉外 FCI 時 の水蒸気爆発評価においては、衝撃荷重によるペデスタル外側鋼板の健全性への影響を確 認する。

2. 許容ひずみについて

鋼板の健全性は、爆発荷重によって生じるひずみが許容ひずみ範囲内であることをもっ て確認する。

炉外 FCI 評価に用いるペデスタル鋼板の許容ひずみは,材料データの既往知見 (NUPEC 試験^[1])の最大荷重点でのひずみより 10%としている。以下ではその設定の考え方について示

3 - 1

す。

ペデスタル鋼板の材質は SPV490 である。SPV490 の JIS 規格では破断ひずみを 19%以上で ある。これに対して,既往知見の一つである NUPEC 試験データに SPV490 の最大荷重点での ひずみ 10%がある。

ペデスタルの機能維持の観点からは、耐力が低下せず、外力の増加に対応できる範囲で あれば荷重負担能力が維持できることから、FCI時の荷重に対して発生するひずみが最大荷 重時ひずみ未満であることが機能維持の判定基準であると考えることができる。このため、 SPV490の最大荷重点でのひずみ10%を許容ひずみとして採用する。

3. 代表的な解析結果と判断基準に対する傾向の確認

今回の評価結果では添付図 3-1 に示すように,外側鋼板の応力は最も厳しい局所位置に おいても約 130MPa であり,鋼板の大半の領域では応力の最大値は 30MPa 程度である。また, 局所的に降伏応力を上回る応力が発生して塑性ひずみが生じたとしても問題となることは なく,外側鋼板の局所以外の大部分に生じる塑性ひずみ量が判断基準を十分に下回ってい れば,ペデスタルの支持機能は維持される。

以上のように,外側鋼板は炉外 FCI 時の水蒸気爆発荷重に対し,最も厳しい局所位置に おいても弾性変形の範囲内であり,その他の大部分の領域の発生応力は降伏応力に対して も十分に余裕があることから,ペデスタルの支持機能としての健全性には影響がないと判 断できる。

4. 参考文献

[1]「平成7年度 溶接部等熱影響部信頼性実証試験(原子炉格納容器)に関する報告書」, 原子力安全基盤機構,平成8年3月

3-2





添付図 3-1 炉外 FCI 評価における外側鋼板の応力コンター図(最大応力発生時) 及び代表位置における応力履歴

3-3