## 【机上配布資料】

## 令 0 3 原 機 (科 研 ) 0 0 5

## 令和3年7月7日

### 原子力規制委員会 殿

## 国立研究開発法人日本原子力研究開発機構 理事長 児玉 敏雄

#### (公印省略)

国立研究開発法人日本原子力研究開発機構原子力科学研究所の

原子炉施設(JRR-3原子炉施設)の基準地震動の変更が不要であることを説明する文書

令和3年4月26日付け「実用発電用原子炉及びその附属施設の位置、構造及び設備の 基準に関する規則の解釈等の一部改正に係る対応について(指示)」(原規規発第2104264 号)に基づき、下記のとおり、原子力科学研究所の原子炉施設(JRR-3原子炉施設)につ いて、基準地震動の変更が不要であることを説明する文書を提出いたします。

#### 記

試験研究の用に供する原子炉等の位置、構造及び設備の基準に関する規則の解釈の一部 改正(令和3年4月21日原子力規制委員会決定)に伴い、添付資料のとおり、原子力科学 研究所の原子炉施設(JRR-3原子炉施設)における震源を特定せず策定する地震動として 標準応答スペクトルを考慮した地震動を設定した結果、平成30年11月7日付け原規規発 第1811076号で設置変更許可を受けました基準地震動に包絡されることを確認しました。

このため、改正後の解釈を適用しても原子力科学研究所の原子炉施設(JRR-3 原子炉施設) については、基準地震動の変更が不要であると考えます。

以上

【机上配布資料】

添付資料

# 国立研究開発法人 日本原子力研究開発機構 原子力科学研究所の原子炉施設

(JRR-3 原子炉施設)

標準応答スペクトルを考慮した地震動の確認結果

#### 1. 概要

試験研究の用に供する原子炉等の位置、構造及び設備の基準に関する規則の解釈の一部 改正により、震源を特定せず策定する地震動のうち全国共通に考慮すべき地震動の策定に 当たっては、「震源近傍の多数の地震動記録に基づいて策定した地震基盤相当面における標 準的な応答スペクトル」(以下「標準応答スペクトル」という。)を用いることが新たに規定 された。

本資料では、標準応答スペクトルを考慮した地震動を設定し、標準応答スペクトルを考慮 した地震動が平成 30 年 11 月 7 日付け原規規発第 1811076 号で設置変更許可を受けた原子 力科学研究所の原子炉施設(JRR-3 原子炉施設)(以下「JRR-3」という。)の基準地震動(以 下「現行の基準地震動」という。)に包絡されることを確認する。

2. 現行の基準地震動の概要

現行の基準地震動は、敷地ごとに震源を特定して策定する地震動及び震源を特定せず策 定する地震動について、JRR-3の解放基盤表面における水平成分、鉛直成分の地震動をそれ ぞれ策定している。

JRR-3の解放基盤表面は G.L.-360m とし、地震動評価上、解放基盤表面における S 波速度は、Vs=0.71km/s に設定している。

現行の基準地震動のうち、敷地ごとに震源を特定して策定する地震動は、応答スペクトル に基づく地震動評価結果を包絡して基準地震動 Ss-D を策定している。また、F1 断層、北方 陸域の断層及び塩ノ平断層の同時活動による地震は断層モデルを用いた手法による地震動 評価結果に基づき、基準地震動 Ss-1、Ss-2 及び Ss-3 を策定している。同様に、2011 年東北 地方太平洋沖型地震は断層モデルを用いた手法による地震動評価結果に基づき、基準地震 動 Ss-4 を策定している。

震源を特定せず策定する地震動は、加藤ほか(2004)<sup>(1)</sup>に基づき設定した応答スペクトル 及び2004年北海道留萌支庁南部地震の検討結果に保守性を考慮した地震動の応答スペクト ルが基準地震動 Ss-D に包絡されることを確認している。

現行の基準地震動の最大加速度を第2-1表に示す。

3. 標準応答スペクトルの概要

標準応答スペクトルは、過去の内陸地殻内地震の多数の地震動観測記録(Mw5.0~Mw6.5 程度)を対象として統計的な手法を用いた処理により算出した応答スペクトルを踏まえ設 定されたものであり、地震基盤相当面で定義されている。

地震基盤相当面における標準応答スペクトルを第3-1表、第3-1図に示す。

4. 標準応答スペクトルを考慮した地震動の作成

標準応答スペクトルは、地震基盤相当面で定義されており、標準応答スペクトルを基に、 地震基盤相当面における模擬地震波を作成し、地盤構造モデルを用いて解放基盤表面にお ける標準応答スペクトルを考慮した地震動を作成する。

4.1 地盤構造モデル

標準応答スペクトルを考慮した地震動の作成に用いる地盤構造モデルは、平 成 30 年 11 月 7 日付け原規規発第 1811076 号で設置変更許可を受けた原子炉設 置変更許可申請書に示すモデルを用いる。地盤構造モデルを第 4-1 表に示す。

4.2 地震基盤相当面の設定

地震基盤相当面は、標準応答スペクトルが定義されている地盤の S 波速度を 踏まえ、第 4-1 表に示す地盤構造モデルの S 波速度 2.0km/s の層上面である G.L.-0.983km に設定する。

4.3 模擬地震波の作成

地震基盤相当面における模擬地震波は、標準応答スペクトルに適合するよう、 乱数位相を持つ正弦波の重ね合わせによって作成する。振幅包絡線の経時的変 化については、Noda et al.(2002)<sup>(2)</sup>に基づき、第4-2表に示す形状とする。地震 基盤相当面における模擬地震波の作成結果を第4-3表、模擬地震波の時刻歴波 形を第4-1 図、標準応答スペクトルに対する模擬地震波の応答スペクトル比を 第4-2 図に示す。

4.4 解放基盤表面における地震動の作成

4.3 において作成した地震基盤相当面における模擬地震波を用い、第4-1表に 示す地盤構造モデルにより解放基盤表面における標準応答スペクトルを考慮し た地震動を作成する。作成した地震動の時刻歴波形を第4-3回に示す。 5. 標準応答スペクトルを考慮した地震動と現行の基準地震動の比較

標準応答スペクトルを考慮した地震動及び現行の基準地震動の応答スペクトルを第 5-1 図~第 5-3 図に示す。標準応答スペクトルを考慮した地震動の応答スペクトルは、現行の 基準地震動の応答スペクトルに包絡されることを確認した。

6. まとめ

試験研究の用に供する原子炉等の位置、構造及び設備の基準に関する規則の解釈の一部 改正に伴い、JRR-3における震源を特定せず策定する地震動として標準応答スペクトルを考 慮した地震動を作成した結果、現行の基準地震動に包絡されることを確認した。

7. 参考文献

- (1) 加藤研一,宮腰勝義,武村雅之,井上大榮,上田圭一,壇一男. 震源を事前に特定できない内陸 地殻内地震による地震動レベルー地質学的調査による地震の分類と強震観測記録に基づ く上限レベルの検討-. 日本地震工学会論文集. vol.4, no.4, 2004, pp.46-86.
- (2) Shizuo Noda, Kazuhiko Yashiro, Katsuya Takahashi, Masayuki Takemura, Susumu Ohno, Masanobu Tohdo, TakahideWatanabe. RESPONSE SPECTRA FOR DESIGN PURPOSE OF STIFF STRUCTURES ON ROCK SITES. OECD-NEA Workshop on the Relations between Seismological Data and Seismic Engineering Analysis, Istanbul, 16-18 October, 2002.

基準地震動			最大加速度 (cm/s <sup>2</sup> )			
			EW成分	UD成分		
Ss-D	応答スペクトル手法による基準地震動	ペクトル手法による基準地震動 820				
Ss-1	F1断層~北方陸域の断層~塩ノ平地震断層による地震 (短周期レベルの不確かさ、破壊開始点2)	919	897	555		
Ss-2	F1断層~北方陸域の断層~塩ノ平地震断層による地震 (断層傾斜角の不確かさ、破壊開始点2)	613	578	483		
Ss-3	F1断層~北方陸域の断層~塩ノ平地震断層による地震 (断層傾斜角の不確かさ、破壊開始点3)	478	582	464		
Ss-4	2011年東北地方太平洋沖型地震 (SMGA位置と短周期レベルの不確かさの重畳)	952	911	570		

第 2-1 表	現行の基準地震動の最大加速度

周期	水平成分	鉛直成分	
<i></i>	擬似速度	擬似速度	
(s)	(cm/s)	(cm/s)	
0.02	1.910	1.273	
0.03	3.500	2.500	
0.04	6.300	4.400	
0.06	12.000	7.800	
0.09	20.000	13.000	
0.15	31.000	19.000	
0.30	43.000	26.000	
0.60	60.000	35.000	
5.00	60.000	35.000	



第 3-1 図 地震基盤相当面における標準応答スペクトル

L T a t	層厚 (km)	密度 (g/cm <sup>3</sup> )	水平成分			鉛直成分		
上面 G.L. (km)			S波速度	減衰定数		P波速度	減衰定数	
			(km/s)	Qs	hs	(km/s)	Qp	hp
0.000	0.360	I		-	—	_	-	—
-0.360	0.287	1.86	0.710	100		2.040	100	0.005
-0.647	0.327	2.11	1.200			2.610		
-0.974	0.009	2.24	1.500		100 0.005	3.100		
-0.983	0.014	2.42	2.000			3.950		
-0.997	0.013	2.57	2.500			4.800		
-1.010	3.790	2.66	2.900	110×f <sup>0.69</sup>		5.490	110×f <sup>0.69</sup>	0.0045×f <sup>-0.69</sup>
-4.800	12.640	2.70	3.600		0.0045.5-0.69	5.960		
-17.440	14.560	2.80	4.170		0.0043×1	6.810		
-32.000	8	3.20	4.320			7.640		

第 4-1 表 地盤構造モデル

模擬	目標最大	継続時間 (s)	振幅包絡線の経時的変化(s)			
地震波	加速度 (cm/s <sup>2</sup> )		t <sub>B</sub>	t <sub>C</sub>	t <sub>D</sub>	
水平成分	600	28.0	3.3	15.0	28.0	
鉛直成分	400	28.0	3.3	15.0	28.0	

第 4-2 表 地震基盤相当面における標準応答スペクトルに基づく 模擬地震波の振幅包絡線の経時的変化

マグニチュード: M=6.9, 等価震源距離: Xeq=10(km)



第 4-3 表 地震基盤相当面における標準応答スペクトルに基づく模擬地震波の作成結果

	作成条件作成結果					
標準応答 スペクトル	応答 スペクトル	最大加速度 (cm/s <sup>2</sup> )	継続時間等	応答 スペクトル比 R(T)	SI比	
水平成分	第 3-1表	600	第 4-1図	第 4-2図	1.01	
鉛直成分	第 3-1表	400	第 4-1 図	第 4-2図	1.02	

$$R(T) = \frac{S_{\nu 1}(T)}{S_{\nu 2}(T)} \ge 0.85 \ (0.02 \le T)$$

ただし、*T*:周期(s)

 $S_{v1}(T):$ 模擬地震波の応答スペクトル値 $S_{v2}(T):$ 目標とする応答スペクトル値

SI 
$$\Bbbk = \frac{\int_{0.1}^{2.5} S_{\nu}(T)}{\int_{0.1}^{2.5} \bar{S}_{\nu}(T)} \ge 1.0$$

ただし、SI:応答スペクトル強さ
$$S_v(T)$$
:模擬地震波の応答スペクトル(cm/s) $\bar{S}_v(T)$ :目標とする応答スペクトル(cm/s) $T$ :固有周期(s)







第 4-1 図 地震基盤相当面における標準応答スペクトルに基づく模擬地震波の 時刻歴波形







第 4-2 図 地震基盤相当面における標準応答スペクトルに対する模擬地震波の 応答スペクトル比



第 4-3 図 解放基盤表面における標準応答スペクトルを考慮した地震動の時刻歴波形



第 5-1 図 解放基盤表面における標準応答スペクトルを考慮した地震動及び 現行の基準地震動の応答スペクトル(NS 成分)



第 5-2 図 解放基盤表面における標準応答スペクトルを考慮した地震動及び 現行の基準地震動の応答スペクトル(EW成分)



第 5-3 図 解放基盤表面における標準応答スペクトルを考慮した地震動及び 現行の基準地震動の応答スペクトル(UD 成分)