# LSTM を用いた建物応答予測に関する基礎的研究

薮田 智裕 吉田 文久 西 拓馬 Tomohiro Yabuta, Fumihisa Yoshida, Takuma Nishi

# 概要

近年,機械学習を用いた研究・開発が盛んに行われており,建築分野においても歩行振動の最適制御に機 械学習を用いた事例などがある。また,フィードフォワード制御や時定数による遅れを考慮した粘性ダンパ ーの制御など,建物応答を正確に予測することで解決できる課題は多いが,機械学習を用いて建物応答その ものを予測した事例は見られない。

一方で機械学習を行う際には学習元となるデータが必要であるが、例えば地動加速度を予測する場合に、 既知の地動加速度を学習させたモデルで未知の地動加速度を予測できるかは不明であり、学習データによっ て精度にばらつきが出る恐れもある。また、大規模な地震は記録されている数も多くはない。

筆者らは以上の課題解決の一案として,正弦波に着目した。本報では,機械学習の中でも時系列予測が可能な LSTM を用いて正弦波または特定の地震波を学習させ,それぞれの学習済みモデルを用いて正弦波,地 震時の地動加速度および地震時の建物応答を対象とした予測を行い,正弦波を学習させたモデルで精度よく 各応答を予測できることを確認した。

# Basic Research on Prediction of Building Response Using LSTM

### Abstract

Recently, research and development using machine learning is being actively conducted. In the construction field, there are cases where machine learning is used for optimal control of walking vibration. There are many problems that can be solved by accurately predicting building response, such as feedforward control and control of viscous dampers taking into account delay due to the time constant. However, there is no case of predicting the building response itself using machine learning.

On the other hand, when performing machine learning, data that serves as a learning source is required, but for example, when predicting ground acceleration, it is unclear whether a model trained on known ground acceleration can predict unknown ground acceleration, and there is a risk that accuracy may vary depending on the learning data. Also, not many large-scale earthquakes have been recorded.

We focused on sine-waves as a solution to the above problems. In this report, we train sine-waves or specific seismic waves using LSTM, which is capable of time-series prediction even in machine learning, make predictions for sine-waves, ground acceleration during earthquakes, and building response during an earthquake using each trained model, and report the results.

キーワード: AI, LSTM, 建物応答予測, 時系列予測, 正弦波

# 1. はじめに

近年,機械学習を用いた研究・開発が盛んに行わ れており,建築分野においても歩行振動の最適制 御に機械学習を用いた事例などがある<sup>1)</sup>。また,フ ィードフォワード制御や時定数による遅れを考慮 した粘性ダンパーの制御など,建物応答を正確に 予測することで解決できる課題は多いが,機械学 習を用いて建物応答そのものを予測した事例は見 られない。そこで,本報では機械学習の中でも時系 列予測が可能な LSTM を用いて正弦波または特定 の地震波を学習させ,それぞれの学習済みモデル を用いて正弦波,地震時の地動加速度および地震 時の建物応答を対象とした予測を行い,その結果 を報告する。

#### 2. 機械学習の概要

本報では、深層学習のアルゴリズムに関して、機 械翻訳等の時系列変換問題において有効性が示さ れている LSTM (Long Short-Term Memory) モデル を用いる。LSTM は時系列予測に適した再帰型ニュ ーラルネットワークの一種であり、時系列データ の依存性を学習することができるアルゴリズムで ある。LSTM の概念図を図1に示す。LSTM は内部 メモリ、入力ゲート、出力ゲートおよび忘却ゲート によって入力信号を制御する<sup>2)</sup>。入力ゲートおよび 出力ゲートでは時間依存性がある信号のみを伝搬 し、入力信号の傾向が変化すると入力および出力 を行わないようにする機能を持つ。忘却ゲートで は入力信号の傾向が変化した場合、内部メモリの 情報を忘れ去る機能を持つ。

次に、LSTMモデルを用いた予測方法について説 明する。m個のデータを用いてn+1番目の値を予 測する場合,図2に示すようにn-m番目-n番目 の実測値を用いて予測を行う。次に、n+2番目の 値を予測する場合はn-m+1番目-n+1番目の実 測値を用いて予測を行う。この際に用いるn+1番 目の値は予測値(図中赤色×)ではなく、観測され た実測値(図中•)である。この作業を順次繰り返 して行うことで、直前の既知の値から次ステップ の未知の値を連続で予測した予測波形が得られる。

LSTM モデルは Python の Keras で実装し,学習 時および予測時に使用する時系列データの長さ *m* は 100 とし,学習時のバッチサイズは 32,隠れ層 の数は 500,最適化の方法は Adam オプティマイ ザ,モデルのロス関数は MSE ロス関数とした。こ の LSTM モデルを用いて次章にて時系列データの 学習を行う。

# 3. 学習方法

# 3.1 正弦波を用いた学習モデル

学習には式(1)で表される正弦波を用いた。ただ し, *y*:振幅, *f*:振動数(Hz), *t*:時間(s)である。

 $y = \sin(2\pi f t) \tag{1}$ 

学習に用いた正弦波の一例を図3に示す。正弦 波は最大振幅が1で式(1)の振動数fの値が0.1Hz~ 30Hzの間で異なる39種類の正弦波とした。なお, 正弦波の時間刻みは0.005秒とし,波長は1以上と した。学習時には正弦波をランダムに並べて一つ ずつ学習させた。



# 3.2 地震波を用いた学習モデル

学習には JMA Kobe NS 波の地動加速度を用いた。 ただし,時間刻みは 0.02 秒とし,図4に示すよう に,データ全体を最大値で除すことで最大値を1と したものを用いた。

# 4. 予測結果

学習済み LSTM モデルを用いた予測結果を次節 以降に示す。以下,正弦波を用いた学習モデルによ る予測はモデル S,地震波を用いた学習モデルによ る予測はモデル Jと呼称する。各図に関して,灰色 の点線は実測値,赤色の実線は1ステップ後の予 測値(以下,St1),青色の点線は5ステップ後の予 測値(以下,St5)をそれぞれプロットしたものであ る。なお,St5は図5のように実測値と1~4ステ ップ後の予測値を用いて算出した値である。また, 各図のo,×,▲はそれぞれ実測値,St1,St5の極値 を示し,複数の極値で予測値と実測値を比較して いる箇所は小さい時刻のデータから順番にP1,P2, P3として表2に示す。

#### 4.1 正弦波の予測結果

モデル S を用いて正弦波を予測した結果を図 6 ~図 8 および表 1 に示す。検証には $y = \sin(2\pi t)$ で 表される正弦波(以下, W.1),  $y = \sin(2\pi t) + \sin(4\pi t)$ で表される正弦波の合成波(以下, W.2) および  $y = e^{-ht} \cdot (\sin(2\pi t) + \sin(4\pi t))$ で表される減衰を考 慮した合成波(以下, W.3) の 3 種類を用いた。そ れぞれの正弦波の時間刻みは 0.01 秒とし,減衰を 考慮する場合の減衰定数は h = 0.1 とした。

図6~図8のどの結果でもSt1は実測値と良好な 対応を示している。St5はW.1では良好な対応を示 した。W.2では極値が実測値より1.15倍大きい値 となったが、極値を取る時刻は良好な対応を示し た。W.3 は極値が実測値より1.16倍大きい値とな ったが、極値を取る時刻は良好な対応を示した。ま た、W.2 とW.3 で傾向の違いは見られなかったた



表1 正弦波の予測結果

予測波形	予測	実測値	予測値		予測値/実測値	
の種類	項目		St1	St5	St1	St5
正改述	極値	1.00	1.00	1.05	1.00	1.05
正弦权	時刻(s)	1.25	1.25	1.25	-	-
合成波	極値	1.76	1.78	2.02	1.01	1.15
刻み0.01s	時刻(s)	1.15	1.15	1.15	-	-
合成波	極値	1.57	1.58	1.81	1.01	1.16
減衰あり	時刻(s)	1.15	1.15	1.15	-	-
合成波	極値	1.75	1.82	2.71	1.04	1.55
刻み0.02s	時刻(s)	2.14	2.14	2.18	-	-
合成波 刻み0.005s	極値	1.76	1.76	1.81	1.00	1.03
	時刻(s)	1.15	1.15	1.15	-	-













め,減衰の有無が予測結果に与える影響は小さい といえる。

次に W.2 に関して時間刻みを 0.02 秒 (以下, W.2-1) および 0.005 秒 (以下, W.2-2) とした場合の予 測結果を図 9,図 10,表1に示す。W.2-1 では St1 は良好な対応を示しているが,St5 では極値および 極値を取る時刻のどちらも誤差が大きくなった。 一方で,W.2-2 は St1 および St5 のどちらも良好な 対応を示した。ここで,W.2-1 の St1 と W.2-2 の St5 を比較すると W.2-1 では 0.02 秒後を誤差 4%で予 測している一方で,W.2-2 では 0.025 秒後を誤差 3% で予測できる結果となった。予測したい波形の時 間刻みが細かい方が,より良い精度で未来の波形 を予測できると考えられる。

# 4.2 地震による地動加速度の予測結果

地動加速度の予測結果を図 11~図 14 および表 2 に示す。検証に用いた地震波は JMA Kobe NS 波お よび hachinohe NS 波で時間刻みは 0.02 秒である。 どちらの地震波もモデル S およびモデル J それぞ れを用いて予測を行った。

モデルSを用いたJMA Kobe NS 波の予測ではP1 ~P3 のどの予測箇所でも St1 は良好な対応を示し た。St5 は極値の予測誤差が大きく予測値は実測値 に比べて 1.32~1.73 倍となったが,極値を取る時 刻に関しては大きな誤差はなかった。モデル J を 用いた JMA Kobe NS 波の予測では P1~P3 のどの 予測箇所でも St1 は良好な対応を示した。St5 の予 測では極値の予測値は実測値に比べて 0.76 倍~ 1.65 倍となり,極値を取る時刻に関しては大きな 誤差はなかった。また,波形を確認すると 4.5 秒付 近までは比較的正確に地動加速度を予測できてい る結果となった。

モデルSを用いた hachinohe NS 波の予測では St1 は良好な対応を示した。St5 は極値の予測誤差が大 きく予測値は実測値に比べて 2.05 倍となったが, 極値を取る時刻に関しては大きな誤差はなかった。 モデルJを用いた hachinohe NS 波の予測では St1, St5 どちらも極値の予測誤差が大きく St1 の予測値 は実測値に比べて 1.26 倍, St5 の予測値は実測値に 比べて 2.61 倍となった。

正弦波を用いた学習モデルで地動加速度を予測 させる場合, St5 ではやや誤差が大きくなるものの, St1 では精度よく予測できることがわかった。また, 特定の地動加速度を用いた学習モデルであれば学 習させた地動加速度に対しては St1, St5 のどちら も比較的良い対応を示すが,学習させていない地

#### 表2 地動加速度の予測結果

予測	予測 箇所	予測 項目	実測値	予測値		予測值/実測値		
対象				St1	St5	St1	St5	
	DI	極値(m/s <sup>2</sup> )	0.54	0.57	0.93	1.06	1.73	
	I I	時刻(s)	4.12	4.12	4.1		-	
JMA Kobe	Р2	極値(m/s <sup>2</sup> )	-0.48	-0.50	-0.69	1.05	1.45	
NS仮 モデルS		時刻(s)	4.6	4.62	4.5	-	-	
	Р3	極値(m/s <sup>2</sup> )	0.62	0.64	0.81	1.04	1.32	
		時刻(s)	4.98	5	4.9	-	-	
	DI	極値(m/s <sup>2</sup> )	0.54	0.57	0.67	1.06	1.24	
	FI	時刻(s)	4.12	4.12	4.1	-	-	
JMA Kobe	P2	極値(m/s <sup>2</sup> )	-0.48	-0.48	-0.36	1.01	0.76	
NS仮 モデルJ	F2	時刻(s)	4.6	4.6	4.7		-	
	Р3	極値(m/s <sup>2</sup> )	0.62	0.64	1.02	1.04	1.65	
		時刻(s)	4.98	5	4.9	-	-	
hachinohe NS述	<b>D1</b> 相	極値(m/s <sup>2</sup> )	0.23	0.24	0.47	1.06	2.05	
NS仮 モデルS	F1	時刻(s)	18.16	18.14	18.18	18 -	-	
hachinohe NS波	P1	極値(m/s <sup>2</sup> )	0.23	0.29	0.60	1.26	2.61	
		$\pi \pm \pm d$	10.14	10.14	17.00			



# 表 4 応答予測結果 (No. 1)

No	R	予測 対象	予測 項目	実測値	予測値		予測值/実測値	
190.	層				St1	St5	St1	St5
	1	変位	極値(m)	-0.014	-0.015	-0.018	1.02	1.26
	1		時刻(s)	5.12	5.12	5.16	-	-
	1	速度	極値(m/s)	-0.10	-0.10	-0.15	1.05	1.49
			時刻(s)	4.88	4.88	4.94	-	-
	1	111、111 年	極値(m/s <sup>2</sup> )	0.84	1.03	2.12	1.22	2.52
No.1	1	加速度	時刻(s)	4.94	4.92	5	-	-
	2	亦占	極値(m)	-0.032	-0.032	-0.040	1.02	1.28
	2	发业	時刻(s)	5.14	5.14	5.16	St1 St5   1.02 1.26   - -   1.05 1.49   - -   1.22 2.52   - -   1.02 1.28   - -   1.02 1.28   - -   1.03 1.42   - -   1.02 1.24   - -	-
	2	油度	極値(m/s)	0.20	0.21	0.29	1.03	1.42
	2	述反	時刻(s)	5.30	5.30	5.32	-	-
	2	加速度	極値(m/s <sup>2</sup> )	1.76	1.80	2.18	1.02	1.24
	2		時刻(s)	5.14	5.14	5.16	-	-

# 表 5 応答予測結果 (No. 2)

√o. 層		予測 対象	予測 項目	実測値	予測値		予測值/実測値	
	眉				St1	St5	St1	St5
	1	変位	極値(m)	-0.014	-0.014	-0.015	1.00	1.01
	1		時刻(s)	5.12	5.12	5.12	-	-
	1	速度	極値(m/s)	-0.10	-0.10	-0.10	1.00	1.03
	1		時刻(s)	4.88	4.88	4.88	-	-
	1	加速度	極值(m/s <sup>2</sup> )	0.84	0.86	1.08	1.02	1.28
1. 2	1		時刻(s)	4.93	4.91	4.92	-	-
10.2	2	亦佔	極値(m)	-0.032	-0.032	-0.032	1.00	1.01
	2	変位	時刻(s)	5.13	5.13	5.13		-
	2	准由	極値(m/s)	0.20	0.20	0.20	1.00	1.00
	2	迷侵	時刻(s)	5.30	5.30	5.30	-	-
	2	2 加速度	極値(m/s <sup>2</sup> )	1.77	1.77	1.76	1.00	1.00
	2		時刻(s)	5.13	5.14	5.13	-	-

※サンプリング間隔 0.02 秒



図 16 加速度応答予測結果(No.1:1 層目)

時刻(s)





※サンプリング間隔 0.004 秒



図 19 変位応答予測結果 (No. 2:1 層目)



図 20 加速度応答予測結果(No. 2:1 層目)



# 図 22 加速度応答予測結果(No. 2:2 層目)

動加速度では St1, St5 のどちらも正弦波を用いた学 習モデルよりも誤差が大きくなる結果となった。未 知の地震動の地動加速度を予測させる場合には特 定の地動加速度を用いた学習モデルより正弦波を 用いた学習モデルでの予測が適している可能性が ある。

# 4.3 地震による建物応答を対象とした予測結果

解析に用いた建物の諸元を表3に示す。解析建物 は中低層の事務所を想定し、2 質点系モデルとして Python でモデル化した。建物モデルの固有周期は約 0.65 秒であった。また、建物モデルの内部減衰は鉄 骨造を想定して 0.02 とし、応答解析時の計算刻み は 0.0002 秒とした。JMA Kobe NS 波を用いて応答 解析を行った結果に対する, 各層における変位応答, 加速度応答の予測結果を図 15~図 22 に、各層にお ける変位応答,速度応答,加速度応答の最大値を実 測値と予測値で比較した結果を表 4,表5に示す。 ここで図15~図18および表4はサンプリング間隔 0.02 秒とした場合の建物応答に対する予測(以下, No.1) であり,図19~図22および表5はサンプリ ング間隔0.004秒とした場合の建物応答に対する予 測(以下, No.2)である。各表中の極値には各応答 の1秒~7秒における最大値または最小値に対して 絶対値が大きい方の値を示す。

No.1 では各層の各値において St1 は実測値と良 好な対応を示している。St5 は各層の変位および 2 層目の加速度は良好な対応を示しているものの,速 度と 1 層目の加速度はやや誤差が大きい結果とな った。No.2 では各層の各値において St1 および St5 のどちらも実測値と良好な対応を示した。

ここで、No.1 の St1 と No.2 の St5 の各値(どち らも 0.02 秒後の予測値)を比較すると 1 層目の加 速度を除いて No.2 の方が誤差が少ない結果となっ た。1 層目の加速度以外に関しては、サンプリング 間隔を小さくすることで、より良い精度で未来の波 形を予測できると考えられる。1 層目の加速度の予 測精度が低下する原因としては、地動加速度の影響 により、1 層目の加速度が短時間で大きく変化する 場合に予測誤差が大きくなると考えられる。

表3 解析建物の諸元

質点	質量	初期剛性	折れ点荷重	第二剛性
番号	(t)	(kN/mm)	(kN)	(kN/mm)
2	600	100	400	50
1	1300	250	1400	60

# 5. まとめ

LSTM を用いて各種予測を行った結果を以下に 示す。

- (1)各種応答の予測結果より,正弦波を用いた学習 を行うことで、予測時刻から 0.02 秒程度未来 の応答に関しては応答値を比較的正確に予測 することができる。
- (2) 正弦波の予測結果より,LSTM を用いることで 正弦波,正弦波の合成波および減衰を考慮した 合成波を比較的正確に予測できる。
- (3) 地震による地動加速度の予測結果より正弦波 を学習させたモデルでは JMA Kobe NS 波を学 習させたモデルに比べて、JMA Kobe NS 波の 予測精度は悪く、hachinohe NS 波の予測精度は 向上した。
- (4) 正弦波の予測結果および地震による建物応答 を対象とした予測結果より、サンプリング間隔 が短い方が予測精度は向上する傾向があるが、 1層目の加速度の予測精度は悪化しており、予 測精度の向上に関しては更に検討する余地が ある。

### 参考文献

- 青山優也ほか:強化学習を用いた AMD 振動制御システムの開発,2020 年度人工知能学会全国大会(第 34 回),2J5-GS-2-04,2020 年 6 月
- 2) 只野卓巳ほか:機械学習に基づく風車流入風の自動推定, 風力エネルギー利用シンポジウム,41巻,pp.99-101,2019

執筆者紹介



ひとこと 「私は明日の株価や人の趣向,どん な行動をするのがあなたにとって最 良かが分かります。」 主語が「私」だと怪しい人だと思う だけなのに、「私は」を「AIを使うと」 に置き換えるとすんなりと受け入れ られるのが少し怖いです。

薮田 智裕