



Imię i nazwisko autora rozprawy: **Natalia Lasowicz** Dyscyplina naukowa: **Budownictwo**

ROZPRAWA DOKTORSKA

Tytuł rozprawy w języku polskim: **Badanie efektywności zastosowania tłumików** polimerowych do redukcji drgań tymczasowych trybun metalowych poddanych oddziaływaniom dynamicznym wywołanym zachowaniem widzów

Tytuł rozprawy w języku angielskim: **The effectiveness of polymer dampers in reduction of temporary metal grandstand vibrations under dynamic loads induced by spectators**

Promotor

podpis

prof. dr hab. inż. Robert Jankowski, prof. zw. PG

Promotor pomocniczy

podpis

dr hab. inż. Arkadiusz Kwiecień, prof. nadzw. PK

Gdańsk, rok 2018

Autorka pragnie podziękować wszystkim osobom, bez których ta praca nie mogłaby powstać.

Promotorowi prof. dr hab. inż. Robertowi Jankowskiemu za wszelką pomoc, poświęcony czas, wyrozumiałość i cenne rady.

Promotorowi pomocniczemu dr hab. inż. Arkadiuszowi Kwietniowi, prof. PK za poświęcony czas, wsparcie i sugestie dotyczące prowadzonych badań.

Słowa podziękowania kierowane są również do dr inż. Bogusława Zająca za pomoc oraz cenne uwagi przy wykonaniu badań eksperymentalnych.

Szczególnie jednak pragnę podziękować ukochanemu Mężowi za wsparcie duchowe.

Pracę dedykuję Mężowi i Synowi.





OŚWIADCZENIE

Autor rozprawy doktorskiej: mgr inż. Natalia Lasowicz

Ja, niżej podpisany(a), wyrażam zgodę/nie wyrażam zgody* na bezpłatne korzystanie z mojej rozprawy doktorskiej zatytułowanej:

Badanie efektywności zastosowania tłumików polimerowych do redukcji drgań tymczasowych trybun metalowych poddanych oddziaływaniom dynamicznym wywołanym zachowaniem widzów

do celów naukowych lub dydaktycznych.1

Gdańsk, dnia

podpis doktoranta

.....

Świadomy(a) odpowiedzialności karnej z tytułu naruszenia przepisów ustawy z dnia 4 lutego 1994 r. o prawie autorskim i prawach pokrewnych (Dz. U. Z 2006 r., nr 90, poz. 631) i konsekwencji dyscyplinarnych określonych w ustawie Prawo o szkolnictwie wyższym (Dz. U. Z 2012 r., poz. 572 z późn. Zm.),² a także odpowiedzialności cywilno–prawnej oświadczam, że przedkładana rozprawa doktorska została napisana przeze mnie samodzielnie.

Oświadczam, że treść rozprawy opracowana została na podstawie wyników badań prowadzonych pod kierunkiem i w ścisłej współpracy z promotorem prof. dr hab. inż. Robertem Jankowskim, promotorem pomocniczym dr hab. inż. Arkadiuszem Kwietniem, prof. PK.

Niniejsza rozprawa doktorska nie była wcześniej podstawą żadnej innej urzędowej procedury związanej z nadaniem stopnia doktora.

Wszystkie informacje umieszczone www. rozprawie uzyskane ze źródeł pisanych i elektronicznych, zostały udokumentowane w wykazie literatury odpowiednimi odnośnikami zgodnie z art. 34 ustawy o prawie autorskim i prawach pokrewnych.

Potwierdzam zgodność niniejszej wersji pracy doktorskiej z załączoną wersją elektroniczną.

Gdańsk, dnia

podpis doktoranta

Ja, niżej podpisany(a), wyrażam zgodę/nie wyrażam zgody* na umieszczenie ww. rozprawy doktorskiej w wersji elektronicznej w otwartym, cyfrowym repozytorium instytucjonalnym Politechniki Gdańskiej, Pomorskiej Bibliotece Cyfrowej oraz poddawania jej procesom weryfikacji i ochrony przed przywłaszczaniem jej autorstwa.

Gdańsk, dnia

*) niepotrzebne skreślić

podpis doktoranta

¹ Zarządzenie Rektora Politechniki Gdańskiej nr 34/2009 z 9 listopada 2009 r., załącznik nr 8 do instrukcji archiwalnej PG.

² Ustawa z dnia 27 lipca 2005 r. Prawo o szkolnictwie wyższym: Rozdział 7 Odpowiedzialność dyscyplinarna doktorantów, Art. 226.





OPIS ROZPRAWY DOKTORSKIEJ

Autor rozprawy doktorskiej: mgr inż. Natalia Lasowicz

Tytuł rozprawy doktorskiej w języku polskim: Badanie efektywności zastosowania tłumików polimerowych do redukcji drgań tymczasowych trybun metalowych poddanych oddziaływaniom dynamicznym wywołanym zachowaniem widzów

Tytuł rozprawy w języku angielskim: The effectiveness of polymer dampers in reduction of temporary metal grandstand vibrations under dynamic loads induced by spectators

Język rozprawy doktorskiej: polski

Promotor rozprawy doktorskiej: prof. dr hab. inż. Robert Jankowski, prof. zw. PG

Promotor pomocniczy rozprawy doktorskiej: dr hab. inż. Arkadiusz Kwiecień, prof. nadzw. PK

Data obrony:

Słowa kluczowe rozprawy doktorskiej w języku polski: trybuny tymczasowe, obciążenie tłumem, tłumik polimerowy

Słowa kluczowe rozprawy doktorskiej w języku angielskim: temporary grandstand, crowd load, polymer damper

Streszczenie rozprawy w języku polskim: Niegdyś trybuny metalowe wykorzystywane były tylko podczas wydarzeń sportowych. Dziś, wykorzystuje się je podczas koncertów muzycznych, festiwali oraz wydarzeń, w których uczestniczy duża liczba ludzi. Jednocześnie, użycie lekkich i smukłych elementów konstrukcyjnych prowadzi do redukcji wartości częstotliwości drgań własnych konstrukcji, przez co łatwiej wzbudzić ją do drgań. Konsekwencją tej sytuacji może być wystąpienie zjawiska rezonansu w przypadku obciążeń dynamicznych wywołanych zachowaniem widzów (np. podskoki), którego skutki prowadzić mogą nawet do awarii trybuny. Drgania konstrukcji przyczyniają się także do obniżenia komfortu i samopoczucia widzów. Celem niniejszej dysertacji jest określenie efektywności zastosowania tłumików polimerowych jako elementów tłumiących drgania tymczasowych trybun metalowych poddanych oddziaływaniom dynamicznym. W pracy opisano badania eksperymentalne i analizy numeryczne dotyczące konstrukcji wyposażonej w dwa różne rodzaje elementów stężających, tj. w typowe elementy stężające o przekroju rurowym oraz w zaproponowane tłumiki polimerowe. Uzyskane wyniki pokazują znaczną różnicę w odpowiedzi tymczasowej trybuny metalowej wyposażonej w dwa różne typy elementów stężających. Zastosowanie tłumików polimerowych prowadzi do wzrostu liczby tłumienia konstrukcji i w konsekwencji do znacznej redukcji jej drgań. Dodatkowo, redukcja wartości przyspieszeń trybuny wyposażonej w tłumiki polimerowe umożliwia zachowanie komfortu i samopoczucia widzów na odpowiednim poziomie.

Streszczenie rozprawy w języku angielskim: In the past, metal grandstands were mainly used during sport events. Nowadays, these types of structures are commonly applied for music concerts, festivals or other events with large number of participants. Moreover, the use of lighter and slender structural members leads to the reduction in values of natural frequencies and that is why such structures are more easily induced to vibrations. As a result of this situation, a resonance may occur in the case of dynamic loads due to behaviour of spectators (e.g. jumping) which may even cause severe damages to the grandstand. Structural vibrations also lead to the reduction in comfort of spectators. The aim of this dissertation is to verify the effectiveness of polymer dampers in reduction of vibrations of temporary metal grandstands subjected to dynamic loads. The work describes experimental studies and numerical analyses concerning the structure equipped with two different bracing systems, i.e. typical stiffeners with tubular cross section and the proposed polymer dampers. The results of the study show that the response of structure equipped with two analyzed bracing systems is different. The application of the polymer dampers leads to the increase in the damping ratio and therefore results in substantial reduction in structural vibrations. Moreover, the decrease in values of accelerations of the grandstand with polymer dampers allows us to maintain comfort of spectators at acceptable level.

SPIS TREŚCI

1	WST	ĘР	9	
	1.1	CEL, TEZA I STRUKTURA PRACY	.15	
2	СНА	RAKTERYSTYKA TRYBUN METALOWYCH	.18	
	2.1	FUNKCJONALNOŚĆ TRYBUN METALOWYCH18		
	2.2	ESTETYKA TRYBUN METALOWYCH	. 22	
	2.3	PROJEKTOWANIE TRYBUN NA ODDZIAŁYWANIA DYNAMICZNE WYWOŁANE ZACHOWANIEM WIDZÓW	. 23	
3	POL	IMER – ANALIZA MATERIAŁU	. 30	
	3.1	RODZINA POLIURETANÓW JAKO BAZA DLA POLIMERÓW	30	
	3.2	WŁAŚCIWOŚCI POLIMERÓW	31	
		3.2.1 ZALEŻNOŚĆ OD TEMPERATURY	32	
		3.2.2 WŁAŚCIWOŚCI REOLOGICZNE	. 33	
		3.2.3 WŁAŚCIWOŚCI DYNAMICZNE	. 35	
	3.3	WŁASCIWOŚCI ANALIZOWANEGO POLIMERU I JEGO MODELOWANIE	36	
4	BAD	ANIA ALUMINIOWYCH BELEK WSPORNIKOWYCH	. 40	
	4.1	ETAP I - BADANIA EKSPERYMENTALNE	. 40	
		4.1.1 PRZEDMIOT BADAŃ	. 40	
		4.1.2 WYNIKI BADAŃ DLA ALUMINIOWEJ BELKI WSPORNIKOWEJ	42	
		4.1.3 WYNIKI BADAŃ DLA ALUMINIOWEJ BELKI WSPORNIKOWEJ Z WARSTWĄ POLIMERU	. 59	
	4.2	ETAP I – ANALIZA NUMERYCZNA	78	
		4.2.1 WYNIKI ANALIZY MODALNEJ DLA ALUMINIOWEJ BELKI WSPORNIKOWEJ	. 80	
		4.2.2 WYNIKI ANALIZY MODALNEJ DLA ALUMINIOWEJ BELKI WSPORNIKOWEJ Z WARSTWĄ POLIMERU	. 81	

4.3	ETAP	II – BADANIA EKSPERYMENTALNE 83
	4.3.1	PRZEDMIOT BADAŃ
	4.3.2	WYNIKI BADAŃ DLA POJEDYNCZEJ ALUMINIOWEJ BELKI WSPORNIKOWEJ 84
	4.3.3	WYNIKI BADAŃ DLA ZŁOŻONEJ BELKI WSPORNIKOWEJ Z WARSTWĄ POLIMERU O GRUBOŚCI 0,5
	4.3.4	WYNIKI BADAŃ DLA ZŁOŻONEJ BELKI WSPORNIKOWEJ Z WARSTWĄ POLIMERU O GRUBOŚCI 1,2 MM 107
	4.3.5	WZNIKI BADAŃ DLA ZŁOŻONEJ BELKI WSPORNIKOWEJ Z WARSTWĄ POLIMERU O GRUBOŚCI 1,75 MM 120
	4.3.6	WYNIKI BADAN DLA ZŁOŻONEJ BELKI WSPORNIKOWEJ Z WARSTWĄ POLIMERU O GRUBOŚCI 3,1 MM 133
	4.3.7	WYNIKI BADAŃ DLA ZŁOŻONEJ BELKI WSPORNIKOWEJ Z WARSTWĄ POLIMERU O GRUBOŚCI 5 MM 146
4.4	ETAP	II – ANALIZA NUMERYCZNA 159
	4.4.1	WYNIKI ANALIZY MODALNEJ DLA POJEDYNCZEJ ALUMINIOWEJ BELKI WSPORNIKOWEJ 160
	4.4.2	WYNIKI ANALIZY MODALNEJ DLA ZŁOŻONEJ BELKI WSPORNIKOWEJ Z WARSTWĄ POLIMERU 161
BAD	ANIA F	TRAGMENTU TYMCZASOWEJ TRYBUNY
STA	LOWEJ	
5.1	BADA	ANIA EKSPERYMENTALNE
	5.1.1	PRZEDMIOT BADAN 164
	5.1.2	BADANIA TRYBUNY ZE STĘZENIEM RUROWYM 171
	5.1.3	BADANIA TRYBUNY Z TŁUMIKIEM POLIMEROWYM JAKO ELEMENTEM STĘŻAJĄCYM 175
5.2	ANAI	LIZA NUMERYCZNA 180
	5.2.1	ANALIZA MODALNA 182
	5.2.2	ANALIZA DYNAMICZNA 187
ANA	LIZA N	UMERYCZNA WIELKOGABARYTOWEJ
TYM	ICZAS	OWEJ TRYBUNY STALOWEJ 191

5

6

	6.1	PRZE	DMIOT ANALIZY	. 191
	6.2	ANAI	LIZA MODALNA	195
		6.2.1	WYNIKI DLA TRYBUNY ZE STĘŻENIAMI RUROWYMI	. 195
		6.2.2	WYNIKI DLA TRYBUNY Z TŁUMIKAMI POLIMEROWYMI	. 197
	6.3	ANAI	LIZA DYNAMICZNA	. 199
		6.3.1	WYNIKI DLA TRYBUNY ZE STĘŻENIAMI RUROWYMI	. 200
		6.3.2	WYNIKI DLA TRYBUNY Z TŁUMIKAMI POLIMEROWYMI	. 207
7	PODS	SUMOV	WANIE	. 214
	7.1	WNIC)SKI KOŃCOWE	. 214
	7.2	ORYC	GINALNE ELEMENTY PRACY	. 216
BIBI	LIOGR	AFIA		. 217
	LITE	RATUR	SA	. 217
	NORI	MY I W	YTYCZNE DO PROJEKTOWANIA	. 225
	STRC	DNY IN'	TERNETOWE	. 225
ZAŁ	ĄCZNI	K 1		. 227
ZAŁ	ĄCZNI	К 2		. 232
ZAŁ	ĄCZNI	К 3		. 237
ZAŁ	ĄCZNI	К4		. 243
ZAŁ	ĄCZNI	К 5		. 249
ZAŁ	ĄCZNI	K 6		. 255
ZAŁ	ĄCZNI	К7		. 261
ZAŁ	ĄCZNI	K 8		. 267

1 WSTĘP

Trybuna tymczasowa (demontowalna) to konstrukcja rzędowa zbudowana z dostępnych na rynku elementów, które można wielokrotnie demontować i składać, przenosić z miejsca na miejsce i rozmieszczać w różnych układach pod przykryciem i na wolnym powietrzu tak, aby utworzyć stojące bądź siedzące miejsca dla widzów (PN-EN 13200 1-6). Niegdyś, metalowe trybuny demontowalne wykorzystywane były tylko podczas wydarzeń sportowych. Na przestrzeni lat zmieniły swoje pierwotne przeznaczenie dzięki swym licznym zaletom. Dziś spotkać możemy je podczas różnego rodzaju imprez masowych, np.: koncertów muzycznych, wystaw, festiwali (Reynolds i in. 2005). Kilkudziesięciorzędowe trybuny, mogące pomieścić ogromną liczbę widzów, wykorzystywane są w wielkogabarytowych halach widowiskowo-sportowych oraz w miejscach organizowania prestiżowych wydarzeń, takich jak np. zimowe igrzyska olimpijskie.

Niestety na przestrzeni lat obserwowano przypadki tragicznych w skutkach awarii trybun demontowalnych. W 1960 roku w Indianapolis podczas wyścigów samochodowych runęła aluminiowa konstrukcja tymczasowej trybuny wznoszonej za pomocą systemu rusztowań (zob. Fot. 1.1 i 1.2), na której przebywało około 125 widzów. W wyniku tej katastrofy dwie osoby zginęły, a ponad 82 zostało rannych (Jacobs 1996). Z analiz przeprowadzonych w 2009 roku wykazano, że w latach 1889 -2008 miało miejsce ponad 90 awarii trybun demontowalnych, w których zginęło ponad 85 osób, a około 6350 zostało rannych (Brito i Pimentel 2009). Najbardziej tragiczny w skutkach wypadek w tym okresie wydarzył się w 1992 roku w Bastii (Korsyka). Zawalenie się trybuny podczas meczu piłki nożnej doprowadziło do śmierci 20 osób oraz zraniło ponad 1300. Synchroniczne podskoki widzów spowodowały zawalenie się tylnego sektora konstrukcji (uszkodzenia trybuny powstałe w wyniku tej katastrofy przedstawiono na Fot. 1.3 i 1.4). Po tym wypadku rozważano wycofanie się z użytkowania konstrukcji tymczasowych podczas organizacji wydarzeń sportowych kumulujących ogromną liczbę widzów (New York Times 1992). W 1994 roku w Londynie podczas koncertu znanej grupy muzycznej Pink Floyd doszło do awarii konstrukcji trybuny demontowalnej (zob. Fot. 1.5) mieszczącej około 1200 widzów.

W wyniku tej tragedii ponad 50 osób zostało rannych. Z kolei, w 2004 roku podczas koncertu religijnego w Lincolnshire (wschodnia Anglia) zawaliła się tymczasowa konstrukcja trybuny stalowej (zob. Fot. 1.6) raniąc ponad 60 osób. Prowadzący zachęcał widzów do uczestnictwa w wydarzeniu poprzez ich synchroniczne podskoki w rytm rozbrzmiewającej muzyki, co doprowadziło do awarii konstrukcji trybuny. Innym tragicznym w skutkach zdarzeniem była awaria konstrukcji trybuny jaka miała miejsce w 2009 roku w Ohio na torze wyścigowym Columbus Motor Speedway, w wyniku której kilkanaście osób zostało rannych. W 2010 roku w stanie Parana (Brazylia) podczas wyścigów samochodowych runęła konstrukcja tymczasowej trybuny stalowej, raniąc ponad 100 osób, z czego 22 były w stanie krytycznym.



Fot. 1.1 Awaria trybuny metalowej wznoszonej za pomocą systemu rusztowań w Indianapolis w 1960 roku (http://sports.usatoday.com).



Fot. 1.2 Awaria trybuny metalowej wznoszonej za pomocą systemu rusztowań w Indianapolis w 1960 roku (http://indymotorspeedway.com).



Fot. 1.3 Awaria tymczasowej konstrukcji trybuny na Korsyce w 1992 roku (http://www.stadiumguide.com).



Fot. 1.4 Awaria tymczasowej konstrukcji trybuny na Korsyce w 1992 roku (http://www.stadiumguide.com).



Fot. 1.5 Awaria tymczasowej konstrukcji trybuny stalowej w Londynie w 1994 roku (https://www.diomedia.com).



Fot. 1.6 Awaria tymczasowej konstrukcji trybuny stalowej w Lincolnshire w 2004 roku (http://news.bbc.co.uk).

Na podstawie przeprowadzonych analiz (zob. Brito i Pimentel 2009) ustalono najczęściej powtarzające się przyczyny awarii tymczasowych konstrukcji trybun. Około 21% katastrof związana była z niepoprawnym sposobem posadowienia konstrukcji, podczas gdy około 14% wypadków wywołanych było niewłaściwym sposobem połączenia elementów składowych. Błędnie przyjęty układ stężający, którego głównym zadaniem jest zapewnienie sztywności konstrukcji, był przyczyną ok. 14% awarii. W wyniku wad materiałowych, 7% analizowanych konstrukcji uległo uszkodzeniu, badź zawaleniu, podczas gdy około 2% awarii zwiazanych było z błędami już na etapie montażu. Jednakże, jednym z głównych powodów analizowanych katastrof trybun tymczasowych jest obecność nie uwzględnionego na etapie projektowania obciążenia dynamicznego wywołanego zachowaniem się widzów przebywających na obiekcie (Littler 2000, Marinho i in. 2003). Rytmiczne podskoki ludzi mogą spowodować wzbudzenie konstrukcji do niebezpiecznych drgań. Jednocześnie zauważa się stałą tendencję do projektowania i wznoszenia konstrukcji wyższych, lżejszych, wykonanych z materiałów o większej wytrzymałości i optymalnie zaprojektowanych. Niestety, użycie lekkich i smukłych elementów konstrukcyjnych czyni konstrukcję jeszcze bardziej podatną na oddziaływania dynamiczne (Ellis i in. 2000, Ibrahim i in. 2004, Ibrahim 2006). Obciążenie wywołane tłumem ludzi ma charakter dynamiczny. Niejednokrotnie udowodniono, że rodzaj aktywności (podskoki, taniec, bieg, itp.), masa widza, jak i stosunek masy tłumu do całkowitej masy konstrukcji ma ogromny wpływ na odpowiedź konstrukcji (zob. np. Ellis i in. 2000, Reynolds i in. 2005, Nhleko i in. 2009, Żółtowski 2007, Noss 2012, Wilde i in. 2013).

Badania demontowalnych trybun metalowych prowadzone są w różnych ośrodkach na całym świecie od około 30 lat. Dotyczą one przede wszystkim określenia wpływu oddziaływania tłumu widzów na konstrukcję oraz metod mających na celu redukcję drgań wywołanych tego typu obciążeniami dynamicznymi. W przypadku trybun demontowalnych, skutecznym sposobem redukcji drgań jest zastosowanie odpowiedniego układu stężającego (Ji i Ellis 1997). Zastosowanie stężeń ma na celu zwiększenie sztywności konstrukcji w kierunku poprzecznym, podłużnym i pionowym. Pokazano, że brak odpowiedniego układu stężającego może prowadzić do stanów awaryjnych konstrukcji trybun (Bolton 1992, Błażejewski i Marcinowski 2011). Powszechnie stosowane w trybunach stałych pionowe elementy stężające okazują się jednak niewystarczające dla konstrukcji tymczasowych, które są szczególnie narażone na drgania podłużne i poprzeczne (Crick i Grondin 2008). Dlatego też, w przypadku tych konstrukcji konieczne jest zastosowanie również poziomych elementów stężających. Z powodu coraz częstszego wykorzystywania trybun tymczasowych, wynikającego z rodzaju wydarzenia, warunków ukształtowania terenu, wymagań klienta czy chociażby pogody, układ stężający stał się indywidualną kwestią każdej konstrukcji, a jego poprawne zaprojektowanie jest dużym wyzwaniem dla projektantów.

Inną metodą redukcji drgań konstrukcji jest zastosowanie tłumików drgań, których głównym zadaniem jest zwiększenie możliwości rozpraszania energii. Wyróżniamy kilka rodzajów tłumików (pasywne, aktywne, półaktywne i hybrydowe) umożliwiających efektywną redukcję drgań konstrukcji spowodowanych różnymi rodzajami oddziaływań (Housner i in. 1997). Najczęściej stosowana w konstrukcjach rzeczywistych (mosty, kładki dla pieszych, wysokie budynki, maszty, wieże, kominy czy trybuny stadionów sportowych) jest metoda pasywna. Cechą wyróżniającą tłumiki pasywne jest to, że wykorzystuje się drgania konstrukcji do wywołania dodatkowych sił tłumiących bez konieczności dostarczania energii zewnętrznej do układu (Wielgos 2010). Przykładem metody pasywnej redukcji drgań jest zastosowanie lepkosprężystego tłumika drgań (Lewandowski i Pawlak 2011). Może to być tłumik wiskotyczny, składający się z cylindra wypełnionego cieczą o dużej lepkości, w której porusza się tłok z otworami, a energia rozpraszana jest na skutek tarcia pomiędzy cząsteczkami

płynu a tłokiem. Może to być również tłumik, w którym element tłumiący wykonany jest z substancji szklistych lub kopolimerów, a rozpraszanie energii odbywa się w trakcie zmian postaciowych (Wielgos 2010). Zazwyczaj taki tłumik składa się z dwu płyt przymocowanych do płyt stalowych. Kolejnym przykładem tłumika pasywnego jest strojony tłumik masowy TMD (nazywany dynamicznym tłumikiem drgań), który składa się z dodatkowej masy dołączonej do konstrukcji za pomocą więzów o właściwościach sprężystych oraz tłumiących. Tłumiki TMD wykorzystuje się do tłumienia drgań kładek dla pieszych, mostów czy wieżowców (Weber i Maślanka 2012). Jeden z najbardziej znanych przykładów zastosowania układów TMD dotyczy kładki dla pieszych Millenium w Londynie czy wieżowca Taipei w Tajwanie. Tłumiki te znalazły także swoje zastosowanie w konstrukcjach trybun stałych do redukcji drgań pionowych układów wspornikowych (zob. Sacks i in. 2005).

Metody aktywnej redukcji drgań są skuteczniejsze od metod pasywnych, wymagają natomiast zainstalowania dodatkowych urządzeń na konstrukcji (czujniki, wzbudniki, komputer sterujący). Cechą charakterystyczną tego rodzaju tłumików jest konieczność dostarczenia do wzbudników energii zewnętrznej. Z kolei, metoda półaktywnej redukcji drgań wykorzystuje zmianę w czasie parametrów zainstalowanych pasywnych tłumków drgań (Wielgos 2010). Metoda hybrydowa jest metodą mieszaną łączącą elementy metody aktywnej i pasywnej. Przykładem zastosowania tej metody jest zainstalowanie hybrydowego tłumika drgań na konstrukcji trybuny stadionu piłkarskiego w Wielkiej Brytanii (Noormohammadi i Reynolds 2012).

Problemy związane z drganiami metalowych trybun tymczasowych nabierają coraz większego znaczenia praktycznego ze względu na stałą tendencję do budowy coraz to lżejszych i optymalnie zaprojektowanych konstrukcji oraz coraz większe zainteresowanie tego typu rozwiązaniami.

1.1 CEL, TEZA I STRUKTURA PRACY

Cel pracy:

Celem niniejszej pracy jest określenie na drodze eksperymentalnej i numerycznej efektywności zastosowania tłumików polimerowych do redukcji drgań tymczasowych trybun metalowych poddanych oddziaływaniom dynamicznym wywołanym zachowaniem widzów.

Teza pracy:

Na podstawie wstępnie przeprowadzonych badań i analiz numerycznych postawiono następującą tezę: "Zastosowanie tłumików polimerowych prowadzi do wzrostu tłumienia drgań tymczasowej trybuny metalowej, co skutkuje znacznym zwiększeniem odporności dynamicznej konstrukcji".

Struktura pracy:

Praca składa się z następujących rozdziałów:

W **rozdziale 1** opisano zagadnienie problemu drgań tymczasowych trybun metalowych. Ponadto przedstawiono cel, tezę i strukturę pracy.

Charakterystykę trybun metalowych opisano w **rozdziale 2**, gdzie przedstawiono podział trybun z uwagi na ich budowę, przeznaczenie, miejsce organizowanego wydarzenia. Przedstawiono także liczne zalety tych konstrukcji potwierdzające ich powszechne stosowanie. W rozdziale tym dokonano także przeglądu literatury dotyczącej projektowania tymczasowych trybun metalowych poddanych oddziaływaniom dynamicznym.

W **rozdziale 3** przedstawiono charakterystykę oraz właściwości mechaniczne poliuretanów należących do grupy polimerów oraz omówiono parametry i sposób modelowania polimeru o specjalnych właściwościach tłumiących, który jest elementem składowym analizowanego w pracy tłumika polimerowego.

W rozdziale 4 szczegółowo opisano wstępne badania eksperymentalne oraz analizy numeryczne dotyczące aluminiowych belek wspornikowych. Badania przeprowadzono w dwóch etapach. W pierwszym z nich analizowano dwie pojedyncze belki, do jednej z których podklejono od dołu warstwę polimeru. W drugim etapie, testom poddano belkę składającą się z dwóch płaskowników sklejonych ze sobą warstwą polimeru o różnej grubości. Belki wzbudzane były do drgań poprzez odchylenie pionowe, a następnie puszczenie ich swobodnego końca oraz poprzez uderzenie w środku ich rozpiętości młotkiem modalnym. Analizowano ich odpowiedź pod dodatkowym obciążeniem. Na podstawie uzyskanych wyników określono efektywność zastosowania polimeru, jako warstwy tłumiącej.

W rozdziale 5 zaprezentowano wyniki badań eksperymentalnych i numerycznych fragmentu konstrukcji tymczasowej trybuny stalowej wyposażonej w dwa różne elementy stężające (powszechnie stosowany element o przekroju rurowym oraz zaproponowany tłumik polimerowy). Testy eksperymentalne wykonano wzbudzając konstrukcję do drgań poprzez odchylenie poziome i puszczenie końca najwyższego elementu pionowego oraz poprzez rozkołysanie przez jedną osobę stojącą na najwyższym podeście. Analizy numeryczne przeprowadzono z wykorzystaniem Metody Elementów Skończonych (MES). W pierwszym etapie wykonano analizę modalną celem weryfikacji dokładności utworzonego modelu numerycznego poprzez porównanie otrzymanych wartości częstotliwości drgań własnych z wartościami uzyskanymi w czasie badań eksperymentalnych. Następnie przeprowadzono analizę dynamiczną, której celem było określenie zachowania się konstrukcji pod obciążeniem wywołanym podskokami widzów.

W **rozdziale 6** przedstawiono wyniki przeprowadzonych analiz numerycznych dla wielkogabarytowej tymczasowej trybuny stalowej wyposażonej w analizowane wcześniej dwa różne typy elementów stężających. W pierwszej kolejności przeprowadzono analizę modalną celem wyznaczenia dominujących częstotliwości drgań własnych konstrukcji. W kolejnym etapie badań przeprowadzono analizę dynamiczną mającą na celu wyznaczenie odpowiedzi konstrukcji, wyposażonej w typowe elementy stężające o przekroju rurowym oraz w tłumiki polimerowe poddanej oddziaływaniom dynamicznym wywołanym zachowaniem widzów.

Pracę kończy **rozdział 7**, który zawiera wnioski końcowe oraz oryginalne elementy pracy.

2 CHARAKTERYSTYKA TRYBUN METALOWYCH

Trybuny są konstrukcjami, które zapewniają miejsca widzom podczas różnego rodzaju imprez masowych. Wydarzenia te gromadzą coraz to większą liczbę ludzi. Dzięki prostej i szybkiej budowie, częściej i chętniej stają się wyposażeniem różnych obiektów sportowych i nie tylko. Stosowane są zarówno niewielkie kilkurzędowe trybuny, ale także konstrukcje, które są w stanie pomieścić dziesiątki tysięcy widzów. Spośród szerokiej oferty dostępnej na rynku, prym wiodą trybuny metalowe. Łatwość montażu oraz niski koszt produkcji stały się głównymi atutami tego typu konstrukcji. Ponadto, właściwości materiału konstrukcyjnego oraz rodzaj elementów składowych przyczyniły się do znacznego podwyższenia estetyki.

2.1 FUNKCJONALNOŚĆ TRYBUN METALOWYCH

Z uwagi na zmianę funkcjonalności obiektów sportowych na przestrzeni lat, trybuny wykorzystywane są nie tylko podczas wydarzeń sportowych, ale także kulturowych i rozrywkowych. Jeszcze do niedawna najczęściej stosowanymi trybunami były konstrukcje żelbetowe (Wirszyłło 1982, Wojdak 2010). Trybuny żelbetowe są obiektami masywnymi, na trwale związanymi z podłożem w konkretnej lokalizacji, z określoną od samego początku funkcjonalnością, którą trudno jest w późniejszym czasie zmienić czy nawet zmodyfikować. Problemy te z powodzeniem rozwiązały trybuny metalowe z uwagi na swoją lekkość, mobilność i demontowalność. Możliwość organizacji widowiska w dowolnie wybranym miejscu oraz wielokrotne użycie tej samej konstrukcji sprawiło, że trybuny metalowe stały się alternatywą dla konstrukcji żelbetowych.

Ze względu na swoją budowę, trybuny metalowe możemy podzielić na (Jones i in. 2011): stałe (Fot. 2.1), tymczasowe (demontowalne) (Fot.2.2) i teleskopowe (jezdne) (Fot. 2.3). Trybuny te różnią się między sobą przede wszystkim elementami konstrukcyjnymi, rodzajem ich połączenia oraz sposobem posadowienia. Trybuny teleskopowe montowane są wewnątrz budynków sportowych stając się nierozłącznym elementem wyposażenia hal sportowych, widowiskowych, itp. Z kolei, trybuny stałe

i tymczasowe odnajdują swoje zastosowanie zarówno wewnątrz jak i na zewnątrz obiektów sportowych oraz w miejscach organizacji imprez masowych.



Fot. 2.1 Metalowa trybuna stała (www.trybunysportowe.pl).



Fot. 2.2 Metalowa trybuna demontowalna (www.trybunysportowe.pl).



Fot. 2.3 Metalowa trybuna teleskopowa (www.trybunysportowe.pl).

Wielkość konstrukcji, a co za tym idzie jej pojemność, nie jest żadnym ograniczeniem dla trybun metalowych. Najmniejsze z nich – kilkurzędowe o dowolnej długości, chętnie stają się wyposażeniem mniejszych stadionów sportowych, czy boisk szkolnych. Kilkudziesięciorzędowe trybuny, mogące pomieścić ogromną liczbę widzów, wykorzystywane są w wielkogabarytowych halach widowiskowo-sportowych oraz w miejscach organizowania prestiżowych imprez masowych. Przykładem mogą tu być Zimowe Igrzyska Olimpijskie w Salt Lake City w 2001 roku (Crick i Grondin 2008).

Do wzniesienia konstrukcji trybuny na pewną wysokość, a także do umiejscowienia jej w niedogodnych warunkach ukształtowania terenu (nachylenie bądź nierówność terenu), służą podpory trójkątne lub system rusztowań (zob. Fot. 2.4 i 2.5). Przeszkody, takie jak maszty, płoty czy drzewa, również można obudować systemem rusztowań. Sposób łączenia elementów jest prosty, bezpieczny i znacznie skraca czas wznoszenia konstrukcji. Zalety te spowodowały rozpowszechnienie zastosowania trybun metalowych podczas organizowania imprez masowych na duża skalę.



Fot. 2.4 Trybuna metalowa usytuowana na pochyłym terenie (www.wamat.com.pl).



Fot. 2.5 Trybuna metalowa wznoszona za pomocą systemu rusztowań (www.pro-construction.com).

Dzięki swojej modułowej konstrukcji, trybuny metalowe są konstrukcjami wielokrotnie składanymi i demontowanymi w bardzo krótkim czasie przy użyciu prostych narzędzi. Istotną zaletą jest możliwość zastosowania tej samej konstrukcji podczas większej liczby imprez. Kolejnym atutem trybun metalowych jest też niski koszt budowy.

2.2 ESTETYKA TRYBUN METALOWYCH

Funkcjonalność obiektu nie jest jedynym celem jaki stawiają sobie dzisiejsi architekci i inżynierowie. Połączenie tej jakże ważnej cechy wraz z estetyką konstrukcji jest głównym atutem nowo powstających i projektowanych obiektów budowlanych.

Trybuny stałe i demontowalne to konstrukcje o układzie prętowym. Z uwagi na niski koszt i estetyczny wygląd, kształtowniki o przekroju rur okrągłych, prostokątnych bądź kwadratowych są najczęściej i najchętniej stosowanymi profilami. Zastosowanie smukłych prętów metalowych jako elementów konstrukcyjnych oraz krat pomostowych przyczynia się do znacznej poprawy wyglądu stadionów sportowych jak i podnosi prestiż widowiska.

W przypadku trybun metalowych, drewniane ławki zastąpiono wygodnymi plastykowymi siedzeniami, które wpływają na podwyższenie estetyki i komfortu użytkowania. Elementy te są również odporne na szkodliwe działania czynników atmosferycznych. Szeroka gama kolorów pozwala na nadanie wyrazistości i indywidualności zarówno konstrukcji jak i całemu kompleksowi. Wymogi ergonomiczne, takie jak: szerokości pomostów, rozstawy między sąsiednimi siedziskami, nachylenie konstrukcji, zapewniają komfort i odpowiednią widoczność widzom. Zastosowanie stali czy aluminium ułatwia ponadto eksploatację oraz utrzymanie trybuny w czystości. Ogniowo ocynkowana stal, będąca głównym materiałem konstrukcyjnym, pozwala na wykorzystanie trybuny przez wiele lat w różnych warunkach atmosferycznych.

Trybuny stalowe wyposażone są w barierki ochronne, które zapobiegają upadkom widzów z wysokości. W przypadku boisk szkolnych są niezwykle istotnym elementem z uwagi na obecność małych dzieci. Trybuny metalowe mogą być również wyposażone w zadaszenie (Fot. 2.7). Takie rozwiązanie pozwala na organizację imprez masowych niezależnie od warunków pogodowych, np. podczas deszczu. Z uwagi na zastosowanie smukłych i lekkich elementów możliwe jest stworzenie estetycznej i ekonomicznej konstrukcji.



Fot. 2.6 Trybuna metalowa z zadaszeniem (www.wamat.com.pl).

2.3 PROJEKTOWANIE TRYBUN NA ODDZIAŁYWANIA DYNAMICZNE WYWOŁANE ZACHOWANIEM WIDZÓW

Jeszcze pod koniec XVIII wieku trybuny sportowe nie były konstrukcjami, których sposób projektowania wymagałby szczegółowego usystematyzowania w normach budowlanych (Jones i in. 2011). Jednakże już w 1932 roku zaobserwowano i udokumentowano fakt, iż oddziaływania dynamiczne wywołane zachowaniem widzów mogą powodować niebezpieczne drgania konstrukcji (Homan i in. 1932). W 1980 roku, kanadyjska organizacja Canadian Standards Association wyróżniła obciążenia wywołane różnymi rodzajami aktywności ludzi, jakie mogą oddziaływać na obiekty budowlane, jednakże nie odniesiono ich do trybun sportowych. W Polsce obowiązująca wówczas norma PN-82/02003 z 1982 roku zalecała wykonanie specjalnej analizy dynamicznej lub przyjęcie obciążenia dynamicznego działającego na konstrukcję w postaci iloczynu obciążenia statycznego i współczynnika dynamicznego. Jednak norma ta nie określała wartości tego współczynnika w przypadku tłumu zgromadzonego na trybunie. W tamtym czasie, żadna norma na świecie nie definiowała sposobu obciążenia konstrukcji tłumem ludzi. Dla różnych aktywności ruchowej człowieka (chód, bieg, podskoki, taniec) określono jednak przedział częstotliwości, który należy wziąć pod uwagę przy projektowaniu konstrukcji (Bachmann 1995) - zob. Tab. 2.1.

Jednocześnie, badania przeprowadzone na osobach tańczących (pojedyncza osoba, kilkanaście osób oraz duża grupa ludzi) podczas 210 popularnych utworów muzycznych umożliwiły określenie wartości częstotliwości, jakie towarzyszą danemu rodzajowi grupy (Ginty i in. 2001) – zob. Tab. 2.2.

Rodzaj aktywności	Przedział częstotliwości [Hz]
chód	1,6-2,4
bieg	2,0-3,5
podskoki	1,8-3,4
taniec	1,5 - 3,0

Tab. 2.1 Klasyfikacja aktywności ruchowej człowieka (Bachmann 1995).

Tab. 2.2 Klasyfikacja	a aktywności ruc	howej tańczących	ludzi (Ginty i in.	2001)
-----------------------	------------------	------------------	--------------------	-------

Rodzaj grupy	Przedział częstotliwości [Hz]
pojedyncza osoba	1,2 - 2,8
mała grupa	1,5 – 2,5
duża grupa	1,8-2,3

W 1997 roku, organizacja BRE Digest wydała uzupełnienie do obowiązującej w Wielkiej Brytanii normy BS 6399-1:1996, w której zaproponowano model obciążenia wywołanego aktywnością widza, jednak okazał on się trudny do wykorzystania w rzeczywistości. W 1997 roku, w oparciu o obserwację istniejących trybun, określono i udokumentowano (Green Guide 1997) graniczne wartości częstotliwości drgań własnych, jakich nie powinna osiągnąć konstrukcja trybuny poddana oddziaływaniom dynamicznym wywołanym zachowaniem się tłumu. Po dodatkowych analizach i próbach wykorzystania tych zaleceń w praktyce, wydano na koniec 2008 roku piątą, poprawioną edycję wytycznych (Green Guide 2008).

Wytyczne dotyczące projektowania trybun poddanych oddziaływaniom dynamicznym obejmują zarówno konstrukcje stałe, jak i tymczasowe. Jednakże, w porównaniu z trybunami stałymi, w przypadku trybun tymczasowych stosuje się lżejsze i smuklejsze elementy. Ponadto, konstrukcje te wznoszone są z myślą o konkretnym wydarzeniu, więc projektowane są często z uwzględnieniem minimalnych współczynników bezpieczeństwa (Crick i Grondin 2008). Rzeczywiste obciążenia stałe i użytkowe, działanie wiatru oraz inne obciążenia dynamiczne nie zawsze są uwzględniane podczas projektowania tego typu konstrukcji. Wartość obciążenia użytkowego zależna jest od rodzaju konstrukcji, jednocześnie np. norma brytyjska (BS 6399-1:1996) i chińska (HK Loading Code 2011) określają jej wartość minimalną. Z kolei, w przypadku działania wiatru, rozpatrzyć należy dwa przypadki. Pierwszy z nich uwzględnia maksymalną wartość prędkości wiatru przy pustej trybunie, drugi – minimalną wartość prędkości wiatru przy trybunie pełnej widzów (Dickie 1983). Trybuny poddawane są dodatkowo obciążeniom poziomym wywołanym oddziaływaniem widzów, jak i imperfekcjami geometrycznymi, brakiem ustawienia w linii pionowych elementów, które przenoszą obciążenia z pomostu na podłoże (Ellis i in. 1994). Konsekwencją tego jest uwzględnienie na etapie projektowania dodatkowego obciążenia na kierunku poziomym o wartości równej 6% wartości pionowych obciążeń (odnosi się to do wszystkich kategorii obciążeń). Z kolei, norma brytyjska BS 6399-1:1996 określa nieco większą wartość obciążeń poziomych, jakie powinny zostać uwzględnione, tj. 10% wartości obciążeń pionowych.

W wyniku przeprowadzonych badań zaobserwowano, że w przypadku trybun stałych, które często projektowane są z elementów nośnych wspornikowych o dużych długościach, dominujące są drgania pionowe (Manheim i Honeck 1987). Z kolei, w przypadku trybun tymczasowych decydujące okazują się zazwyczaj drgania podłużne i poprzeczne (Ji i Ellis 1997), a wyznaczenie skorelowanych z nimi wartości częstotliwości drgań jest kluczowe podczas projektowanie tego typu konstrukcji. Fakt ten spowodował, iż konieczne było opracowanie oddzielnych wytycznych dotyczących projektowania trybun tymczasowych. Od ponad dekady w Wielkiej Brytanii opublikowano szereg prac dotyczących projektowania tego typu konstrukcji, a organizacja Institution of Structural Engineers (IStructE) wydała zalecenia do ich projektowania uwzględniające oddziaływania dynamiczne wywołane nieprzewidywalnym zachowaniem widzów.

Na podstawie przeprowadzonych badań eksperymentalnych zaproponowano następujące minimalne wartości częstotliwości drgań pionowych i poziomych dla tymczasowych konstrukcji trybun (Bachmann i in. 1995, Ji i Ellis 1997, BRE Digest 1997):

 3,4 Hz – częstotliwość drgań pionowych trybuny wypełnionej widzami w przypadku jej wykorzystania podczas "spokojnego" koncertu muzycznego;

- 6,5 Hz częstotliwość drgań pionowych trybuny wypełnionej widzami w przypadku jej wykorzystania podczas "hałaśliwego" koncertu muzycznego;
- 2,5 Hz częstotliwość drgań poziomych trybuny wypełnionej widzami w przypadku jej wykorzystania podczas "hałaśliwego" koncertu muzycznego;
- 8,4 Hz częstotliwość drgań pionowych pustej trybuny;
- 4 Hz częstotliwość drgań poziomych pustej trybuny.

W Polsce, trybuny metalowe projektowane są w oparciu o normy budowlane (zob. np. PN-EN 13200 1-6, PN-EN 1991 1-1, PN-EN 1993 1-1, ISO 2631-1: 1997) i muszą posiadać odpowiednie atesty i certyfikaty. Norma PN-EN 1991-1-1:2004, zaleca, aby rozważyć prawdopodobieństwo wzbudzenia rezonansu wraz z podaniem sposobu zapobiegania temu zjawisku, a także aby model obliczeniowy był określony na podstawie analizy dynamicznej. W normie PN-EN 13200 1-6, dotyczącej projektowania trybun tymczasowych, nadmieniono, że "*są to konstrukcje względnie podatne na oddziaływania dynamiczne wywołane zachowaniem widowni i zaleca się, aby wytyczne mające na celu zapewnienie trwałości trybuny podano w dokumentacji projektowej. "* Zgodnie z normą PN-EN 13200 1-6, obciążenia pionowe należy brać pod uwagę jako oddziaływania quasi-statyczne, a modele obciążenia mogą obejmować efekty dynamiczne jeżeli nie ma ryzyka wystąpienia zjawiska rezonansu lub innych znaczących reakcji dynamicznych konstrukcji.

Obciążenie dynamiczne wywołane zachowaniem się widzów staje się niezwykle niebezpieczne w przypadku synchronicznych i cyklicznych podskoków tłumu (Ellis i Ji 1997, Comer i in. 2007). W przypadku stanu granicznego użytkowalności norma PN-EN 1990:2004 podaje iż: "W celu nieprzekroczenia stanów granicznych użytkowalności, konstrukcji lub elementu konstrukcji z uwagi na drgania zaleca się utrzymanie częstotliwości drgań własnych konstrukcji lub elementu konstrukcji powyżej odpowiedniej wartości, zależnych od przeznaczenia użytkowego budynku i źródła drgań, oraz uwzględnionych z inwestorem i/lub właściwymi władzami." Ponadto: "Jeżeli częstotliwość drgań własnych konstrukcji jest niższa od odpowiedniej wartości, zaleca się dokonanie bardziej szczegółowej analizy odpowiedzi konstrukcji, z uwzględnieniem tłumienia." W normie PN-EN 13200 1-6, obciążenie wywołane tłumem widzów uwzględnia się poprzez dodanie pionowego obciążenia równomiernie rozłożonego (statycznego) o wartości 4,0 kN/m² (kategoria C2 – obszar z przymocowanymi siedzeniami), bądź 5,0 kN/m² (kategoria C5 – duże trybuny podatne na przepełnienie).

Obciążenie wywołane podskokiem widza można zdefiniować dokładnie, np. jako funkcję periodyczną, która składa się z fazy kontaktu i z fazy lotu, opisując ją za pomocą szeregu Fouriera (Ellis i in 2000, zob. także Tatara i Ptasznik 2015):

$$F_s(t) = G_s\left(1 + \sum_{n=1}^{\infty} \left(r_n \sin\frac{2n\pi}{T_p}t + \varphi_n\right)\right)$$
(2.1)

gdzie:

 $F_s(t)$ – obciążenie dynamiczne;

 G_s – ciężar widza;

n – liczba wyrazów szeregu Fouriera;

 r_n – współczynnik Fouriera *n*-tego wyrazu;

 T_p – okres drgań obciążenia wywołanego podskokiem widza;

t - czas;

 φ_n – przesunięcie fazowe *n*-tego wyrazu.

Na Rys. 2.1 przedstawiono wykres funkcji opisanej równaniem (2.1) podczas dwóch pełnych cyklów rytmicznych podskoków widza z typową częstotliwością wynoszącą 2 Hz (Ellis i in. 2000). Podkreślić należy, iż sposób definiowania obciążenia wywołany podskokiem widza nie został zawarty w żadnej z obowiązujących polskich norm do projektowania tymczasowych konstrukcji trybun. Uwzględniono go natomiast w wytycznych do projektowania w Danii, Szwajcarii, Wielkiej Brytanii i Szwecji (Crick i Grondin 2008).



Rys. 2.1 Przebieg czasowy obciążenia podczas dwóch rytmicznych podskoków widza z częstotliwością 2 Hz (Ellis i in. 2000).

Drgania konstrukcji wywołane zachowaniem się widzów mają ogromny wpływ nie tylko na bezpieczeństwo konstrukcji (zob. Marcinowski 2012), ale także na komfort ludzi (Żółtowski 2007). Stan graniczny użytkowalności z uwagi na drgania jest określany na podstawie oszacowania poziomu komfortu oraz identyfikacji wielkości i charakteru obciążenia, z jakim widzowie oddziaływują na obiekt (Allen i Rainer 1975, Simiu i Scanlan 1986, Nhleko i in. 2000). Drgania trybuny przyczyniają się do obniżenia komfortu i samopoczucia widzów (Ji i Ellis 1993, Jones i in. 2011, Salyards i Firman 2012). Wrażliwość człowieka na drgania związana jest z częstotliwościami rezonansowymi jego części ciała (Bachmann 1987). Najbardziej dokuczliwe dla ludzi są drgania organów wewnętrznych (jamy brzusznej i klatki piersiowej).

W celu określenia poziomu komfortu widzów przebywających na trybunie tymczasowej, oraz sprawdzenia czy odczuwalny przez nich poziom drgań jest akceptowalny, wskazane jest wyznaczenie wartości ekstremalnej przyspieszeń konstrukcji. Wartości graniczne przyspieszeń dla poszczególnych poziomów komfortu zestawiono w Tab. 2.3 (Kasperski 1996). Zbyt duże przyspieszenia konstrukcji są odczuwane przez ludzi, źle wpływają na ich samopoczucie i wywołują uczucie zagrożenia (nawet jeśli nie ma zagrożenia dla bezpiecznej pracy samej konstrukcji).

Przyspieszenie	Poziom komfortu
<5%g	dopuszczalny
<18%g	uciążliwy
<35%g	nieakceptowalny
>35%g	wywołujący panikę
<i>g</i> – przyspieszenie zie	mskie

Tab. 2.3 Poziomy komfortu widzów d	lla różnych wartości	przyspieszeń (Kasperski	1996).
------------------------------------	----------------------	-------------------------	--------

3 POLIMER – ANALIZA MATERIAŁU

3.1 RODZINA POLIURETANÓW JAKO BAZA DLA POLIMERÓW

Poliuretany są grupą polimerów o najbardziej wszechstronnych właściwościach i dlatego odnajdują swoje zastosowanie niemalże w każdej dziedzinie gospodarki. Zaletą poliuretanów jest możliwość sterowania ich parametrami fizykomechanicznymi już na etapie produkcji, dzięki czemu na rynku występuje bardzo dużo produktów o silnie zróżnicowanych właściwościach. Na tej podstawie możliwy jest odpowiedni dobór polimeru w zależności od wymagań.

Poliuretany są kopolimerami o losowo rozłożonych segmentach sztywnych i giętkich (patrz Rys. 3.1), niemieszających się ze sobą, tworzących dwufazową mikrostrukturę heterogeniczną o dużej wytrzymałości mechanicznej (Dzierża 1980). Segment sztywny nadaje poliuretanom wytrzymałość zarówno mechaniczną jak i termiczną, a także duży moduł sprężystości. Wytrzymałość mechaniczna segmentów sztywnych związana jest głównie z występowaniem wiązań wodorowych oraz oddziaływań dipol-dipol. Segmenty giętkie odpowiadają za miękkość i elastyczność poliuretanów, duże wydłużanie przy zerwaniu oraz odporność w niskiej temperaturze. Dzięki regularnej budowie, materiał jest bardziej wytrzymały oraz zwiększona jest jego krystaliczność (Wirpsza 2001, 2002).



Rys. 3.1 Schematyczny obraz molekuł elastomeru z domenami segmentów sztywnych i miękkich (Callister 2001).

Poliuretany charakteryzują się silnie nieliniowym zachowaniem pod obciażeniem statycznym, objawiającym się dużymi odkształceniami oraz nieliniowa charakterystyką naprężenie-odkształcenie. Na charakterystykę pracy poliuretanu wpływa między innymi struktura materiału, w której moga występować defekty w postaci mikropęknięć lub pęcherzy gazowych (Kwiecień 2012a). W początkowej fazie obciążania, poliuretany wykazują liniową sprężystość, która szybko przechodzi w stan nieliniowy wynikający ze zmian strukturalnych w materiale. Pod wpływem naprężeń rozciągających dochodzi do powstawania drobnych pęknięć, które umożliwiają ciągłe powstawanie wydłużeń elastycznych. Dalsze wydłużanie polimeru powoduje łączenie się tych pęknięć w większe mikropęknięcia, które przy dalszym odkształcaniu rozprzestrzeniają się, co ostatecznie prowadzi do całkowitego pęknięcia badanego elementu (Ashby i Jones 1996). W przypadku ściskania poliuretanu, możliwe sa duże odkształcenia dzieki występowaniu pasm ścinania (Nowak i Pecherski 2002). Wraz ze wzrostem takich pasm zwiększa się odkształcenie całkowite (Ashby i Jones 1996). Po przekroczeniu pewnego ich poziomu dochodzi do wyboczenia ścian polimerowych pomiędzy pasmami ścinania i zagęszczenia materiału, co skutkuje gwałtownym przyrostem naprężeń ściskających przy niewielkim wzroście odkształcenia (Janowski 1998).

3.2 WŁAŚCIWOŚCI POLIMERÓW

Polimery pracujące z budowlanymi materiałami konstrukcyjnymi powinny posiadać dobrą przyczepność oraz zdolność do przenoszenia obciążeń (ściskających, rozciągających i ścinających), gdyż poddawane są w czasie eksploatacji działaniu różnych naprężeń i odkształceń (Janowski 1998).

Polimery traktuje się na ogół jak tzw. materiały lepko-sprężyste, pośrednie pomiędzy sprężystymi ciałami stałymi a lepkimi cieczami (Ward i Sweeney 2004). Im szybsze jest odkształcanie, tym materiał zachowuje się bardziej sprężyście, natomiast im odkształcanie jest wolniejsze tym materiał jest bardziej lepki, co wynika z budowy cząsteczkowej materiału (Wilczyńki 2001).

Stosując polimer, który pracuje z budowlanymi materiałami konstrukcyjnymi należy pamiętać o tym, że pod obciążeniem odkształca się on coraz bardziej wraz ze wzrostem czasu obciążenia, *t*, i temperatury, *T*. Odkształcenie mając charakter lepko-

sprężysty, zanika po zdjęciu obciążenia (Kwiecień 2012a).W celu sprawdzenia, czy dany polimer jest w stanie sprostać warunkom eksploatacji, poddaje się go różnym badaniom wytrzymałościowym, polegającym najczęściej na odkształceniu próbek z określoną prędkością aż do chwili zniszczenia.

3.2.1 ZALEŻNOŚĆ OD TEMPERATURY

Poniżej pewnej wartości temperatury, polimery wykazują właściwości charakterystyczne dla kruchych ciał stałych lub szkła (Haponiuk 2011). W określonej temperaturze, zwanej temperaturą zeszklenia, T_g , właściwości polimeru ulegają zmianie. Zmieniają się prawie wszystkie jego cechy, np. przewodnictwo cieplne, objętość właściwa, rozszerzalność termiczna, moduł sprężystości, czy ciepło właściwe. Temperatura zeszklenia, T_g , jest temperaturą przejścia ze stanu wysokoelastycznego w stan szklisty i obserwowana jest podczas chłodzenia. Jest ona identyfikowana również z temperaturą mięknienia, T_m , oznaczaną podczas ogrzewania, tj. temperaturą, w której następuje wyraźna makroskopowa zmiana twardości polimeru (Odian 2004).

Stan lepko-sprężysty polimeru charakteryzuje się sprężysto-lepką odpowiedzią na przyłożoną siłę w temperaturach pomiędzy temperaturą kruchości i zeszklenia ($T_{kruch} \leq T \leq T_g$). Segmenty miękkie cechują się niską temperaturą zeszklenia, T_g , i są elastyczne w temperaturze pokojowej, natomiast segmenty twarde wysoką temperaturą zeszklenia i są sztywne w temperaturze pokojowej. Ich połączenie pozwala uzyskać polimery o różnym module sztywności, a nawet o różnych wartościach T_g , a zachowanie mechaniczne polimeru zależne jest od stosunku temperatury otoczenia do temperatury zeszklenia (Ashby 1998). Poniżej temperatury T_g polimery są twarde i kruche, zaś wszystkie makrocząsteczki zachowują względem siebie niezmienne położenie. Łańcuchy są unieruchomione i nie wykonują żadnych ruchów. Możliwe są jedynie drgania oscylacyjne i rotacyjne poszczególnych grup atomów. Powyżej temperatury T_g , polimer jest miękki i elastyczny, gdyż poszczególne segmenty łańcuchów polimeru uzyskują pewną swobodę ruchów rotacyjnych (Carraher 2012). Jest to spowodowane pokonaniem bariery energetycznej w wyniku dostarczonej energii cieplnej.

3.2.2 WŁAŚCIWOŚCI REOLOGICZNE

Jedną z charakterystycznych właściwości polimerów jest relatywnie długi i powolny (w porównaniu z materiałami sprężystymi) proces zaniku odkształceń po ustaniu działania sił, które je spowodowały, zwany procesem relaksacji (Bednarek 2005). Materiały lepko-sprężyste wykazują jeszcze jedną, godną uwagi właściwość, a mianowicie pełzanie odkształcenia. Niektóre polimery ulegają pełzaniu nawet pod wpływem własnego ciężaru (Dalrymple i Choi 2007). Relaksacja i pełzanie przyczyniają się do występowania w polimerach histerezy odkształcenia, czyli jego opóźnienia względem zmian siły powodującej to odkształcenie (Bednarek 2005). Do opisu pełzania lub relaksacji polimerów, często wykorzystuje się proste modele uogólnionego ciała Maxwella lub Kelvina-Voigta (Haponiuk 2011) (patrz Rys. 3.2).



Rys. 3.2 Model materiału lepko-sprężystego: (a) Mawella; (b) Kelvina-Voigta (Ward i Sweeney 2004).

Model Maxwella jest złożony z szeregowo połączonych elementów ciała idealnie sprężystego i lepkiego. Odkształcenie układu opisuje równanie stanu (Haponiuk 2011):

$$\frac{d\gamma}{dt} = \frac{1}{\eta}\tau + \frac{1}{G}\frac{d\tau}{dt}$$
(3.1)

gdzie:

- γ jednostkowe odkształcenie poprzeczne;
- τ naprężenie styczne;
- η lepkość postaciowa;
- G moduł sprężystości postaciowej;

t - czas.

Krzywe pełzania i relaksacji opisujące polimer według modelu Maxwella przedstawiono odpowiednio na Rys. 3.3 i 3.4. Działanie stałego naprężenia powoduje natychmiastowe odkształcenie sprężyste, a następnie układ zaczyna płynąć nieograniczenie w sposób liniowy w czasie. Po zdjęciu obciążenia, w układzie pozostaje stałe odkształcenie (Ward i Sweeney 2004).



Rys. 3.3 Krzywa pełzania materiału lepko-sprężystego modelu Maxwella (Ward i Sweeney 2004).



Rys. 3.4 Krzywa relaksacji materiału lepko-sprężystego modelu Maxwella (Ward i Sweeney 2004).

Model Kelvina-Voigta jest złożony z równolegle połączonych elementów modelu ciała sprężystego i lepkiego i jest opisany równaniem stanu (Haponiuk 2011):

$$\tau = G\gamma + \eta \frac{d\gamma}{dt} \tag{3.2}$$

Krzywą pełzania opisującą polimer według modelu Kelvina-Voigta przedstawiono na Rys. 3.5. Pod wpływem naprężenia, powstające natychmiastowe odkształcenie powoduje, że całkowite odkształcenie jest nieliniowe w czasie (Ward i Sweeney 2004).



Rys. 3.5 Krzywa pełzania materiału lepko-sprężystego modelu Kelvina-Voigta (Ward i Sweeney 2004).

3.2.3 WŁAŚCIWOŚCI DYNAMICZNE

Dynamiczna analiza mechaniczna (DMA) umożliwia określanie mechanicznych właściwości polimerów w zależności od temperatury i częstotliwości odkształceń (Wetton i Marsch 1991). W badaniach tych najczęściej wykorzystuje się metodę sinusoidalnego odkształcenia i rejestrowania reakcji materiału. Właściwości lepko-sprężyste polimerów uwidaczniają się tym, że jeśli próbkę podda się drganiom sinusoidalnym zmiennym w czasie (patrz Rys. 3.6) to powstające naprężenie jest przesunięte w fazie (w stosunku do wywołanego odkształcenia) o pewien kąt delta, δ , zwany przesunięciem fazowym (Macioce 2003).



Rys. 3.6 Zależność naprężenie-odkształcenie dla materiału lepko-sprężystego poddanego drganiom sinusoidalnym zmiennym w czasie (Macioce 2003).

Podczas badań DMA przy wykorzystaniu metody sinusoidalnego odkształcenia mierzone jest naprężenie zgodnie z równaniami (Macioce 2003):

$$\sigma(t) = \sigma_0 \sin(\omega t + \delta) \tag{3.3}$$

$$\sigma(t) = \varepsilon_0 E' \sin \omega t + \varepsilon_0 E'' \cos \omega t \tag{3.4}$$

$$E' = \frac{\sigma_0}{\varepsilon_0} \cos\delta \operatorname{oraz} E'' = \frac{\sigma_0}{\varepsilon_0} \sin\delta$$
(3.5)

gdzie:

 σ_0 – amplituda naprężenia;

- ω częstotliwość;
- t czas;
- δ kąt przesunięcia fazowego;

 ε_0 – amplituda odkształcenia;

- E' moduł dynamiczny części rzeczywistej;
- E'' moduł dynamiczny części urojonej.

Moduł części rzeczywistej, E', związany jest z zachowaniem i oddawaniem energii podczas odkształceń i jest modułem zachowawczym lub dynamicznym modułem sprężystości. Moduł części urojonej, E'', jest modułem stratności lub dynamicznym modułem lepkości i określa rozproszenie energii podczas odkształcenia (Haponiuk 2011). Stosunek E' do E'' odpowiada tangensowi kąta przesunięcia fazowego, δ (współczynnik strat mechanicznych) i wyznaczany jest z diagramu Arganda (patrz Rys. 3.7). W badaniach DMA, moduł E' i tg δ mierzone są w zależności od temperatury i częstotliwości zmiany odkształcenia (Haponiuk 2011).



Rys. 3.7 Diagram Arganda definiujący sprzężony moduł sprężystości (Haponiuk 2011, Piszczyk i in. 2014).

3.3 WŁASCIWOŚCI ANALIZOWANEGO POLIMERU I JEGO MODELOWANIE

Polimer wykorzystany w badaniach opisanych w niniejszej rozprawie doktorskiej jest elastycznym dwuskładnikowym materiałem klejącym na bazie
poliuretanów (SIKA 2014). Materiał ten odznacza się dobrymi właściwościami dźwiękochłonnymi oraz tłumiącymi drgania (Falborski i Jankowski 2013). Jest materiałem elastyczno-ściśliwym o doskonałej przyczepności do stali i betonu, charakteryzuje się dużą odkształcalnością oraz specjalnie dobranymi parametrami wytrzymałościowymi (Kwiecień 2012a). W Tab. 3.1 przedstawiono parametry materiałowe analizowanego polimeru (Kwiecień 2012b).

Moduł Young'a [MPa]	6
Wytrzymałość na rozciąganie [MPa]	2,5
Wytrzymałość na ścinanie [MPa]	1,2
Wydłużenie względne przy zerwaniu [%]	110
Twardość Shore'a A [°Sh]	75

Tab. 3.1 Parametry materiałowe analizowanego polimeru (Kwiecień 2012b).

Wyniki badań eksperymentalnych (zob. Kwiecień 2012a, Falborski i in. 2012) w zakresie statycznego rozciągania jak i ściskania potwierdzają nieliniowe zachowanie się materiału. Przy rozciąganiu, zwiększenie prędkości odkształcenia wpływa na wzrost odkształcalności granicznej polimeru i jego wytrzymałości oraz sztywności. Z kolei, przy ściskaniu, obserwowany jest wzrost sztywności polimeru wraz ze wzrostem prędkości odkształcenia.

Z uwagi na dużą odkształcalność, nieliniowe zachowanie, właściwości tłumiące oraz zależność od temperatury, modelowanie polimerów jest niezwykle trudne (Finney 2001). Zachowanie się analizowanego polimeru odpowiada koncepcji Greena, która przyjmuje, że dla nieliniowego materiału sprężystego istnieje funkcja jednostkowa energii sprężystej ciała, *W*, wyrażona równaniem (3.6), nazywana także potencjałem sprężystym (Jemioło 2002).

$$W = \rho_0 e \tag{3.6}$$

gdzie:

 ρ_0 – gęstość ośrodka w konfiguracji początkowej;

e – gęstość energii wewnętrznej (odkształcenia).

Szczegółowe informacje dotyczące ograniczeń nakładanych na postać funkcji jednostkowej energii odkształcenia, *W*, przedstawiono w pracach Ogdena (1984) i Treloar'a (1975). Aby poprawnie zamodelować materiał hipersprężysty, jakim jest analizowany polimer, należy dobrać na początku odpowiednią funkcję energii odkształcenia oraz prawidłowo wyznaczyć stałą materiałową dla wybranej funkcji. W obrębie teorii sprężystości dysponujemy wieloma modelami, które opisują zachowanie się ośrodków hipersprężystych (Major i Różycka 2011). Jednym z najbardziej popularnych modeli jest model Mooneya-Rivlina, który opisuje nieściśliwe materiały gumowe i gumopochodne. Model ten jest szczególnym przypadkiem będącym wynikiem ogólnej postaci funkcji energii sprężystej określonej przez Rivlina i Saundersa, zaproponowanej przez Mooneya empirycznej postaci funkcji energii odkształceń (Finney 2001). Model ten opisuje równanie:

$$W(l_1, l_2) = C_{10}(l_1 - 3) + C_{01}(l_2 - 3)$$
(3.7)

gdzie:

 I_1 , I_2 – niezmienniki tensora deformacji;

 C_{10} , C_{01} – stałe materiałowe, które można wyznaczać w teście jednoosiowego rozciągania.

Stałe materiałowe C_{10} i C_{01} są parametrami funkcji liniowej umożliwiającej nieskomplikowaną identyfikację. Na podstawie wyznaczonych parametrów C_{10} i C_{01} oszacowane są (Hu i Desai 2004): początkowy moduł ścinania G_0 i początkowy moduł sprężystości podłużnej, E_0 , które opisane są zależnościami:

$$G_0 = 2(C_{10} + C_{01}) \tag{3.8}$$

$$E_0 = 3G = 6(C_{10} + C_{01}) \tag{3.9}$$

Szeroki zakres modelu Mooneya-Rivlina opisał Jemioło (2002). Dwuparametrowy model jest zasadny w zakresie odkształceń nie przekraczających 100% przy rozciąganiu oraz 30% przy ściskaniu. Z kolei, użycie pięcio-parametrowego modelu Mooneya-Rivlina pozwala na uzyskanie dokładniejszych wyników przy większych odkształceniach materiału (Kim i in. 2012). Ta forma uogólnionego modelu materiału Mooneya-Rivlina (Finney i Kumar 1988) wyrażona jest równaniem:

$$W(l_1, l_2) = C_{10}(l_1 - 3) + C_{01}(l_2 - 3) + C_{11}(l_1 - 3)(l_2 - 3)$$

$$+ C_{20}(l_1 - 3)^2 + C_{30}(l_1 - 3)^3$$
(3.10)

W niniejszej pracy wykorzystano ten właśnie pięcio-parametrowy model analizowanego polimeru, dla którego stałe materiałowe (Tab. 3.2) określono na podstawie badań eksperymentalnych (zob. Falborski i in. 2012).

Stała materiałowa	Wartość [kPa]
C_{01}	-245 840
C_{10}	889 490
C_{11}	93 876
C_{20}	-155 310
C_{30}	11 148

Tab. 3.2 Stałe materiałowe analizowanego polimeru (Falborski i in. 2012).

4 BADANIA ALUMINIOWYCH BELEK WSPORNIKOWYCH

4.1 ETAP I - BADANIA EKSPERYMENTALNE

4.1.1 PRZEDMIOT BADAŃ

Przedmiotem wstępnych badań eksperymentalnych były dwie aluminiowe belki wspornikowe o całkowitej długości 965 mm, szerokości 30mm i wysokości 9 mm. Badaniom poddano pojedynczą belkę (patrz Fot. 4.1) oraz belkę, do której podklejono od dołu warstwę polimeru o grubości 7 mm (patrz Fot. 4.2).



Fot. 4.1 Aluminiowa belka wspornikowa.

Głównym celem wstępnych badań eksperymentalnych było określenie efektywności zastosowania warstwy polimeru do redukcji drgań aluminiowych belek wspornikowych. W tym celu wyznaczono parametry dynamiczne w postaci wartości częstotliwości drgań własnych oraz liczb tłumienia rozpatrywanych elementów. Przeprowadzono szereg pomiarów, które polegały na wzbudzaniu każdej belki do drgań poprzez przemieszczenie pionowe i zwolnienie jej swobodnego końca oraz poprzez uderzenia w środku jej rozpiętości młotkiem modalnym typu PCB 086C01 o masie równej 0,1 kg z siłą zmienną w czasie o maksymalnej wartości F=15 N. Całkowity czas pomiaru wynosił 12,5 s. W wyniku pierwszej metody wzbudzania aluminiowej belki wspornikowej spodziewano się uzyskać jedynie pierwszą postać jej drgań, podczas gdy w przypadku uderzenia młotkiem modalnym możliwe było wzbudzenie dwóch pierwszych postaci drgań.



Fot. 4.2 Aluminiowa belka wspornikowa z podklejoną od dołu warstwą polimeru.

Dwa czujniki przyspieszeń (w tym jeden trójosiowy) umieszczono na końcu każdej belki. Młotkiem modalnym uderzano zawsze w część aluminiową belki, nigdy w warstwę polimeru. W badaniach uwzględniono pomiary wykonane dla dwóch belek, do których końców przyłożono dodatkowe obciążenie w postaci odważników o masie: 1; 2,5; 3,5; 5 i 6 kg podczepionych w odległości 935 mm od podpory. Dla każdego przypadku obciążenia wykonano sześć powtórzeń, które posłużyły do wyznaczenia wartości średnich częstotliwości drgań własnych i liczb tłumienia. Schematyczny rysunek aluminiowej belki z podklejoną warstwą polimeru oraz sposób jego wzbudzania motkiem modalnym przedstawiono na Rys. 4.1.

Właściwości materiałowe aluminium, z którego wykonano belki wspornikowe przedstawiono w Tab. 4.1. Jednocześnie, parametry materiałowe analizowanego polimeru zestawiono w Tab. 3.1.



Rys. 4.1 Schemat aluminiowej belki wspornikowej z podklejoną warstwą polimeru oraz sposób jej wzbudzania do drgań przy użyciu młotka modalnego.

Właściwości materiałowe	Aluminium
Moduł Young'a E [GPa]	70
Współczynnik Poisson'a v [-]	0,3
Gęstość objętościowa $\rho [\text{kg/m}^3]$	3200

Tab. 4.1 Właściwości materiałowe aluminium belek wspornikowych.

4.1.2 WYNIKI BADAŃ DLA ALUMINIOWEJ BELKI WSPORNIKOWEJ

4.1.2.1 SPOSÓB WZBUDZANIA BELKI - PRZEMIESZCZENIE PIONOWE I ZWOLNIENIE JEJ SWOBODNEGO KOŃCA

Na Rys. 4.2 przedstawiono reprezentatywny przebieg czasowy przyspieszeń otrzymany dla pojedynczej aluminiowej belki wspornikowej (bez warstwy polimeru)

pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 1 kg), wzbudzonej do drgań swobodnych poprzez przemieszczenie pionowe, a następnie zwolnienie jej swobodnego końca. Dla przebiegu czasowego wykonano szybką transformatę Fouriera (patrz Rys. 4.3), która ujawniła dominującą częstotliwość drgań własnych o wartości 3,1 Hz. Na Rys. 4.4 przedstawiono przebieg czasowy przyspieszeń po odfiltrowaniu w zakresie podstawowej częstotliwości drgań analizowanej belki.



Rys. 4.2 Przebieg czasowy przyspieszeń końca aluminiowej belki wspornikowej pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 1 kg).



Rys. 4.3 Transformata Fouriera dla aluminiowej belki wspornikowej pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 1 kg).



Rys. 4.4 Przebieg czasowy przyspieszeń (po odfiltrowaniu w zakresie pierwszej częstotliwości drgań) aluminiowej belki wspornikowej pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 1 kg).

Dla odfiltrowanego przebiegu czasowego wyznaczono liczbę tłumienia ξ korzystając z następujących równań (Chopra 1995):

$$\delta = \frac{1}{n} \cdot \sum_{i=1}^{n} \ln\left(\frac{a_j}{a_{j+1}}\right) \tag{4.1}$$

$$\xi = \frac{\delta}{2\pi n} \tag{4.2}$$

czyli:

$$\xi = \frac{1}{2\pi n} \left[\frac{1}{n} \cdot \sum_{i=1}^{n} \ln\left(\frac{a_j}{a_{j+1}}\right) \right]$$
(4.3)

gdzie:

- δ logarytmiczny dekrement tłumienia;
- n liczba cykli;
- a_j amplituda drgań dla *j*-tego cyklu;
- a_{j+1} amplituda drgań dla j + 1 cyklu.

Dla analizowanej aluminiowej belki wspornikowej wzbudzanej do drgań poprzez pionowe przemieszczenie i zwolnienie jej swobodnego końca, dodatkowo obciążonej odważnikiem o masie 1 kg, liczba tłumienia podstawowej częstotliwości drgań własnych wyniosła 0,36%.

Wyniki w postaci przebiegów czasowych przyspieszeń, transformat Fouriera oraz przebiegów czasowych po odfiltrowaniu w zakresie ujawnionych częstotliwości drgań otrzymane dla pojedynczej aluminiowej, dodatkowo obciążonej odważnikami o różnych masach, przedstawiono na kolejnych rysunkach:

- Rys. 4.5–4.7 odważnik o masie 2,5 kg;
- Rys. 4.8–4.10 odważnik o masie 3,5 kg;
- Rys. 4.11–4.13 odważnik o masie 5 kg;
- Rys. 4.14–4.16 odważnik o masie 6 kg.

Dodatkowo, wartości wszystkich otrzymanych częstotliwości drgań własnych wyznaczone dla aluminiowej belki wspornikowej, wzbudzanej do drgań poprzez pionowe przemieszczenie i zwolnienie jej swobodnego końca, zestawiono w Tab. 4.2.



Rys. 4.5 Przebieg czasowy przyspieszeń końca aluminiowej belki wspornikowej pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 2,5 kg).



Rys. 4.6 Transformata Fouriera dla aluminiowej belki wspornikowej pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 2,5 kg).



Rys. 4.7 Przebieg czasowy przyspieszeń (po odfiltrowaniu w zakresie pierwszej częstotliwości drgań) aluminiowej belki wspornikowej pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 2,5 kg).



Rys. 4.8 Przebieg czasowy przyspieszeń końca aluminiowej belki wspornikowej pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 3,5 kg).



Rys. 4.9 Transformata Fouriera dla aluminiowej belki wspornikowej pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 3,5 kg).



Rys. 4.10 Przebieg czasowy przyspieszeń (po odfiltrowaniu w zakresie pierwszej częstotliwości drgań) aluminiowej belki wspornikowej pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 3,5 kg).



Rys. 4.11 Przebieg czasowy przyspieszeń końca aluminiowej belki wspornikowej pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 5 kg).



Rys. 4.12 Transformata Fouriera dla aluminiowej belki wspornikowej pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 5 kg).



Rys. 4.13 Przebieg czasowy przyspieszeń (po odfiltrowaniu w zakresie pierwszej częstotliwości drgań) aluminiowej belki wspornikowej pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 5 kg).



Rys. 4.14 Przebieg czasowy przyspieszeń końca aluminiowej belki wspornikowej pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 6 kg).



Rys. 4.15 Transformata Fouriera dla aluminiowej belki wspornikowej pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 6 kg).



Rys. 4.16 Przebieg czasowy przyspieszeń (po odfiltrowaniu w zakresie pierwszej częstotliwości drgań) aluminiowej belki wspornikowej pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 6 kg).

Dodatkowe obciążenie -	Częstotliwość drgań
masa odważnika	poprzecznych
[kg]	[Hz]
1,0	3,1
2,5	2,1
3,5	1,8
5,0	1,5
6,0	1,4

Tab. 4.2 Częstotliwości drgań poprzecznych aluminiowej belki wspornikowej.

W wyniku przeprowadzonych badań zaobserwowano, że przyłożenie dodatkowego obciążenia w postaci odważników o różnych masach prowadzi do istotnego spadku wartości podstawowej częstotliwości drgań aluminiowej belki wspornikowej (patrz Tab. 4.2). W przypadku zamocowania odważnika o masie 6 kg zaobserwowano przesunięcie podstawowej częstotliwości w kierunku pasm o niższej wartości o ponad 55% w porównaniu z belką obciążoną dodatkowym odważnikiem o masie 1 kg.

W Tab. 4.3 przedstawiono, wyznaczone na podstawie równania (4.3), liczby tłumienia dla wcześniej zaprezentowanych przebiegów czasowych przyspieszeń po odfiltrowaniu w zakresie ujawnionych częstotliwości drgań analizowanej belki. Z Tab. 4.3 można zaobserwować, że wyznaczone liczby tłumienia aluminiowej belki wspornikowej, dodatkowo obciążonej odważnikami o różnych masach są na podobnym poziomie, a ich wartości wahają się pomiędzy 0,24 a 0,36%.

Dodatkowe obciążenie - masa odważnika [kg]	Liczba tłumienia [%]
1,0	0,36
2,5	0,30
3,5	0,24
5,0	0,29
6,0	0,32

Tab. 4.3 Liczby tłumienia drgań poprzecznych aluminiowej belki wspornikowej.

4.1.2.2 SPOSÓB WZBUDZANIA BELKI - UDERZENIE MŁOTKIEM MODALNYM

Drugim sposobem wzbudzania aluminiowej belki do drgań swobodnych było uderzenie w środku jej rozpiętości młotkiem modalnym. Na Rys. 4.17 przedstawiono reprezentatywny przebieg czasowy przyspieszeń otrzymany dla aluminiowej belki wspornikowej pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 1 kg). Dla przebiegu czasowego wykonano szybką transformatę Fouriera (patrz Rys. 4.18), która ujawniła dwie dominujące częstotliwości drgań własnych aluminiowej belki wspornikowej o wartościach 3,1 Hz i 37,3 Hz, z których każda z osobna została szczegółowo przeanalizowana. Na Rys. 4.19 i 4.20 przedstawiono przebiegi czasowe przyspieszeń po odfiltrowaniu w zakresie pierwszej i drugiej częstotliwości drgań analizowanej belki.



Rys. 4.17 Przebieg czasowy przyspieszeń końca aluminiowej belki wspornikowej pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 1 kg).



Rys. 4.18 Transformata Fouriera dla aluminiowej belki wspornikowej pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 1 kg).



Rys. 4.19 Przebieg czasowy przyspieszeń (po odfiltrowaniu w zakresie pierwszej częstotliwości drgań) aluminiowej belki wspornikowej pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 1 kg).





Dla odfiltrowanych przebiegów czasowych przyspieszeń wyznaczono liczby tłumienia, korzystając z równania (4.3). Dla analizowanej belki wspornikowej wzbudzanej do drgań przy użyciu młotka modalnego, dodatkowo obciążonej odważnikiem o masie 1 kg, wartości średnie liczb tłumienia z sześciu powtórzeń wyniosły: 0,27% i 0,48%, odpowiednio dla pierwszej i drugiej częstotliwości (zob. Tab. Z.1.1 w załączniku nr 1).

Wyniki w postaci przebiegów czasowych przyspieszeń, transformat Fouriera oraz przebiegów czasowych po odfiltrowaniu w zakresie ujawnionych częstotliwości drgań otrzymane dla pojedynczej aluminiowej belki wspornikowej, dodatkowo obciążonej odważnikami o różnych masach, przedstawiono na rysunkach:

- Rys. 4.21–4.24 odważnik o masie 2,5 kg;
- Rys. 4.25–4.28 odważnik o masie 3,5 kg;
- Rys. 4.29–4.32 odważnik o masie 5 kg;
- Rys. 4.33–4.36 odważnik o masie 6 kg.

Dodatkowo, wartości średnie wszystkich częstotliwości wyznaczone dla aluminiowej belki wspornikowej wzbudzanej do drgań poprzez uderzenie młotkiem modalnym w środku jej rozpiętości zestawiono w Tab. 4.4 (por. załącznik nr 1).



Rys. 4.21 Przebieg czasowy przyspieszeń końca aluminiowej belki wspornikowej pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 2,5 kg).



Rys. 4.22 Transformata Fouriera dla aluminiowej belki wspornikowej pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 2,5 kg).



Rys. 4.23 Przebieg czasowy przyspieszeń (po odfiltrowaniu w zakresie pierwszej częstotliwości drgań) aluminiowej belki wspornikowej pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 2,5 kg).







Rys. 4.25 Przebieg czasowy przyspieszeń końca aluminiowej belki wspornikowej pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 3,5 kg).



Rys. 4.26 Transformata Fouriera dla aluminiowej belki wspornikowej pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 3,5 kg).







Rys. 4.28 Przebieg czasowy przyspieszeń (po odfiltrowaniu w zakresie drugiej częstotliwości drgań) aluminiowej belki wspornikowej pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 3,5 kg).



Rys. 4.29 Przebieg czasowy przyspieszeń końca aluminiowej belki wspornikowej pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 5 kg).



Rys. 4.30 Transformata Fouriera dla aluminiowej belki wspornikowej pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 5 kg).



Rys. 4.31 Przebieg czasowy przyspieszeń (po odfiltrowaniu w zakresie pierwszej częstotliwości drgań) aluminiowej belki wspornikowej pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 5 kg).











Rys. 4.34 Transformata Fouriera dla aluminiowej belki wspornikowej pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 6 kg).



Rys. 4.35 Przebieg czasowy przyspieszeń (po odfiltrowaniu w zakresie pierwszej częstotliwości drgań) aluminiowej belki wspornikowej pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 6 kg).





Dodatkowe obciążenie - masa odważnika	Częstotliwość drga [H:	ań poprzecznych z]
[kg]	Pierwsza postać drgań	Druga postać drgań
1,0	3,1	37,3
2,5	2,1	36,6
3,5	1,8	36,6
5,0	1,5	36,6
6,0	1,4	36,6

 Tab. 4.4 Częstotliwości drgań poprzecznych aluminiowej belki wspornikowej wzbudzanej młotkiem modalnym.

Podobnie jak poprzednio, w wyniku przeprowadzonych badań zaobserwowano istotny spadek wartości częstotliwości drgań aluminiowej belki wspornikowej wywołanej przyłożeniem dodatkowego obciążenia w postaci odważników o różnych masach. W przypadku pierwszej postaci drgań, zamocowanie odważnika o masie 6 kg przyczyniło się do przesunięcia podstawowej częstotliwości w kierunku pasm o niższych wartościach o 55% w porównaniu z zamocowaniem odważnika o masie 1 kg, podczas gdy w przypadku drugiej postaci przesunięcie to wyniosło niespełna 2%.

Tab. 4.5 przedstawiono wartości średnie z sześciu pomiarów liczb tłumienia dla przebiegów czasowych przyspieszeń po odfiltrowaniu w zakresie pierwszej i drugiej częstotliwości drgań aluminiowej belki wspornikowej, wyznaczone na podstawie równania (4.3) (por. załącznik nr 1). Z Tab. 4.5 można zaobserwować, że wyznaczone liczby tłumienia aluminiowej belki wspornikowej, dodatkowo obciążonej odważnikami o różnych masach, są na podobnym poziomie, a ich wartości wahają się pomiędzy 0,27 a 0,38% w przypadku pierwszej postaci drgań oraz pomiędzy 0,34 a 0,54% w przypadku drugiej postaci drgań.

Dodatkowe obciążenie - masa odważnika	Liczba th	umienia
[kg]	Pierwsza postać drgań	Druga postać drgań
1,0	0,27	0,48
2,5	0,33	0,36
3,5	0,30	0,54
5,0	0,38	0,45
6,0	0,38	0,34

Tab. 4.5 Liczby tłumienia drgań poprzecznych aluminiowej belki wspornikowej.

4.1.3 WYNIKI BADAŃ DLA ALUMINIOWEJ BELKI WSPORNIKOWEJ Z WARSTWĄ POLIMERU

W dalszej części badań przeanalizowano aluminiową belkę wspornikową z podklejoną od dołu warstwą polimeru (Fot. 4.2). Sposób wzbudzania elementu do drgań oraz wartość dodatkowego obciążenia przyjęto identycznie jak w przypadku pojedynczej belki (patrz rozdział 4.1.2).

4.1.3.1 SPOSÓB WZBUDZANIA BELKI - PRZEMIESZCZENIE PIONOWE I ZWOLNIENIE JEJ SWOBODNEGO KOŃCA

Na Rys. 4.37 przedstawiono reprezentatywny przebieg czasowy przyspieszeń otrzymany dla aluminiowej belki wspornikowej z podklejoną warstwą polimeru pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 1 kg) wzbudzonej do drgań swobodnych poprzez przemieszczenie pionowe, a następnie zwolnienie jej swobodnego końca. W celu wyznaczenia dominujących wartości częstotliwości wyznaczono transformatę Fouriera przebiegu, którą przedstawiono na Rys. 4.38. Na Rys. 4.39 przedstawiono przebieg czasowy przyspieszeń po odfiltrowaniu w zakresie podstawowej częstotliwości poprzecznej drgań równej 3 Hz.



Rys. 4.37 Przebieg czasowy przyspieszeń końca aluminiowej belki wspornikowej z warstwą polimeru pod dodatkowym obciążeniem (masa odważnika 1 kg).



Rys. 4.38 Transformata Fouriera dla aluminiowej belki wspornikowej z warstwą polimeru pod dodatkowym obciążeniem (masa odważnika 1 kg).



Rys. 4.39 Przebieg czasowy przyspieszeń (po odfiltrowaniu w zakresie pierwszej częstotliwości drgań) aluminiowej belki wspornikowej z warstwą polimeru pod dodatkowym obciążeniem (masa odważnika 1 kg).

Dla odfiltrowanego przebiegu czasowego przyspieszeń wyznaczono liczbę tłumienia, korzystając z równania (4.3). Dla analizowanej belki wspornikowej wzbudzanej do drgań poprzez przemieszczenie pionowe i zwolnienie jej swobodnego końca wartość ta wyniosła 0,51%.

Wyniki w postaci przebiegów czasowych przyspieszeń, transformat Fouriera oraz przebiegów czasowych po odfiltrowaniu w zakresie ujawnionych częstotliwości drgań otrzymane dla aluminiowej belki wspornikowej z warstwą polimeru, dodatkowo obciążonej odważnikami o różnych masach, przedstawiono na rysunkach:

- Rys. 4.40–4.42 odważnik o masie 2,5 kg;
- Rys. 4.43–4.45 odważnik o masie 3,5 kg;

- Rys. 4.46–4.48 odważnik o masie 5 kg;
- Rys. 4.49–4.51 odważnik o masie 6 kg.

Dodatkowo, wartości wszystkich otrzymanych częstotliwości aluminiowej belki wspornikowej z warstwą polimeru, wzbudzanej do drgań poprzez przemieszczenie pionowe i zwolnienie jej swobodnego końca, przedstawiono w Tab. 4.6. Jednocześnie na Rys. 4.52 przedstawiono porównanie wartości częstotliwości odpowiadające pierwszej postaci drgań aluminiowych belek wspornikowych (bez oraz z warstwą polimeru) wraz z funkcjami aproksymującymi postaci $y = ax^b$, dla których parametry *a* i *b* wyznaczono poprzez minimalizację średniego błędu kwadratowego (Bendat i Piersol 1971).



Rys. 4.40 Przebieg czasowy przyspieszeń końca aluminiowej belki wspornikowej z warstwą polimeru pod dodatkowym obciążeniem (masa odważnika 2,5 kg).



Rys. 4.41 Transformata Fouriera dla aluminiowej belki wspornikowej z warstwą polimeru pod dodatkowym obciążeniem (masa odważnika 2,5 kg).



Rys. 4.42 Przebieg czasowy przyspieszeń (po odfiltrowaniu w zakresie pierwszej częstotliwości drgań) aluminiowej belki wspornikowej z warstwą polimeru pod dodatkowym obciążeniem (masa odważnika 2,5 kg).



Rys. 4.43 Przebieg czasowy przyspieszeń końca aluminiowej belki wspornikowej z warstwą polimeru pod dodatkowym obciążeniem (masa odważnika 3,5 kg).



Rys. 4.44 Transformata Fouriera dla aluminiowej belki wspornikowej z warstwą polimeru pod dodatkowym obciążeniem (masa odważnika 3,5 kg).



Rys. 4.45 Przebieg czasowy przyspieszeń (po odfiltrowaniu w zakresie pierwszej częstotliwości drgań) aluminiowej belki wspornikowej z warstwą polimeru pod dodatkowym obciążeniem (masa odważnika 3,5 kg).



Rys. 4.46 Przebieg czasowy przyspieszeń końca aluminiowej belki wspornikowej z warstwą polimeru pod dodatkowym obciążeniem (masa odważnika 5 kg).



Rys. 4.47 Transformata Fouriera dla aluminiowej belki wspornikowej z warstwą polimeru pod dodatkowym obciążeniem (masa odważnika 5 kg).



Rys. 4.48 Przebieg czasowy przyspieszeń (po odfiltrowaniu w zakresie pierwszej częstotliwości drgań) aluminiowej belki wspornikowej z warstwą polimeru pod dodatkowym obciążeniem (masa odważnika 5 kg).



Rys. 4.49 Przebieg czasowy przyspieszeń końca aluminiowej belki wspornikowej z warstwą polimeru pod dodatkowym obciążeniem (masa odważnika 6 kg).



Rys. 4.50 Transformata Fouriera dla aluminiowej belki wspornikowej z warstwą polimeru pod dodatkowym obciążeniem (masa odważnika 6 kg).



Rys. 4.51 Przebieg czasowy przyspieszeń (po odfiltrowaniu w zakresie pierwszej częstotliwości drgań) aluminiowej belki wspornikowej z warstwą polimeru pod dodatkowym obciążeniem (masa odważnika 6 kg).

Tab. 4.6 Częstotliwości drgań poprzecznych aluminiowej belki wspornikowej z warstwą polimeru.

Dodatkowe obciążenie -	Częstotliwość drgań
masa odważnika	poprzecznych
[kg]	[Hz]
1,0	3,0
2,5	2,0
3,5	1,7
5,0	1,5
6,0	1,4



Rys. 4.52 Wartości częstotliwości drgań odpowiadające pierwszej postaci drgań analizowanych belek wspornikowych z uwzględnieniem dodatkowego obciążenia.

Wyniki przedstawione w Tab. 4.6 pokazują, że masa mocowanych na końcu aluminiowej belki odważników ma istotny wpływ na wartości częstotliwości drgań. Zaobserwowano spadek częstotliwości o 53% w przypadku zamocowania odważnika o masie 6 kg w porównaniu z belką obciążoną dodatkowym odważnikiem o masie 1 kg. Jednocześnie Rys. 4.52 wskazuje na niewielkie przesunięcie podstawowej częstotliwości drgań w kierunku pasm o niższej wartości w przypadku belki z podklejoną warstwą polimeru. Największe przesunięcie (o 6%) odnotowano dla odważnika o masie 3,5 kg.

W celu określenie efektywności zastosowania warstwy polimeru do redukcji drgań aluminiowych belek wspornikowych wyznaczono liczby tłumienia, zgodnie z równaniem (4.3). W Tab. 4.7 przedstawiono wartości tego parametru dynamicznego wyznaczone dla wcześniej zaprezentowanych przebiegów czasowych przyspieszeń po odfiltrowaniu w zakresie ujawnionych częstotliwości drgań aluminiowych belek wspornikowych. Jednocześnie na Rys. 4.53 przedstawiono porównanie wartości liczb tłumienia dla analizowanych belek (bez oraz z warstwą polimeru).

Dodatkowe obciążenie - masa odważnika [kg]	Liczba tłumienia [%]
1,0	0,51
2,5	0,55
3,5	0,42
5,0	0,44
6,0	0,63

 Tab. 4.7 Liczby tłumienia częstotliwości drgań poprzecznych aluminiowej belki wspornikowej z warstwą polimeru.

Otrzymane wartości liczb tłumienia dla belki z warstwą polimeru znajdują się w przedziale od 0,44% do 0,63%. Jednocześnie Rys. 4.53 wskazuje na znaczny wzrost liczb tłumienia tych belek w stosunku do elementów bez warstwy polimeru. Największy wzrost (o 97%) odnotowano w przypadku belki dodatkowo obciążonej odważnikiem o masie 6 kg, podczas gdy najmniejszy (o 42%) w przypadku zamocowania odważnika o masie 1 kg (zob. także Lasowicz i in. 2014).



Rys. 4.53 Wartości częstotliwości drgań odpowiadające drugiej postaci drgań aluminiowych belek wspornikowych z uwzględnieniem dodatkowego obciążenia.

4.1.3.2 SPOSÓB WZBUDZANIA BELKI - UDERZENIE MŁOTKIEM MODALNYM

Na Rys. 4.54 przedstawiono reprezentatywny przebieg czasowy przyspieszeń otrzymany dla obciążonej aluminiowej belki wspornikowej z podklejoną warstwą polimeru pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 1 kg). Dla przebiegu czasowego wykonano szybką transformatę Fouriera (patrz Rys. 4.55), która ujawniła dwie dominujące częstotliwości drgań własnych aluminiowej belki wspornikowej o wartościach 3 Hz i 32,88 Hz, z których każda z osobna została szczegółowo przeanalizowana. Na Rys. 4.56 i 4.57 przedstawiono przebiegi czasowe przyspieszeń po odfiltrowaniu w zakresie pierwszej i drugiej częstotliwości drgań analizowanej belki.



Rys. 4.54 Przebieg czasowy przyspieszeń końca aluminiowej belki wspornikowej z warstwą polimeru pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 1 kg).



Rys. 4.55 Transformata Fouriera dla aluminiowej belki wspornikowej z warstwą polimeru pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 1 kg).



Rys. 4.56 Przebieg czasowy przyspieszeń (po odfiltrowaniu w zakresie pierwszej częstotliwości drgań) aluminiowej belki wspornikowej z warstwą polimeru pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 1 kg).



Rys. 4.57 Przebieg czasowy przyspieszeń (po odfiltrowaniu w zakresie drugiej częstotliwości drgań) aluminiowej belki wspornikowej z warstwą polimeru pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 1 kg).

Dla odfiltrowanych przebiegów czasowych przyspieszeń wyznaczono liczby tłumienia, korzystając z równania (4.3). Dla analizowanej belki wspornikowej wzbudzanej do drgań poprzez uderzenie młotkiem modalnym, dodatkowo obciążonej odważnikiem o masie 1 kg, wartości średnie liczb tłumienia z sześciu powtórzeń wyniosły: 0,92 i 1,44%, odpowiednio dla pierwszej i drugiej częstotliwości (por. Tab. Z.2.1 w załączniku nr 2).

Wyniki w postaci przebiegów czasowych przyspieszeń, transformat Fouriera oraz przebiegów czasowych po odfiltrowaniu w zakresie ujawnionych częstotliwości drgań otrzymane dla aluminiowej belki wspornikowej z warstwą polimeru, dodatkowo obciążonej odważnikami o różnych masach przedstawiono na rysunkach:

- Rys. 4.58 4.61 odważnik o masie 2,5 kg;
- Rys. 4.62 4.65 odważnik o masie 6,5 kg;
- Rys. 4.66 4.69 odważnik o masie 5 kg;
- Rys. 4.70 4.73 odważnik o masie 6 kg.

Dodatkowo, wartości średnie z sześciu pomiarów wszystkich częstotliwości drgań aluminiowej belki wspornikowej z warstwą polimeru wzbudzanej do drgań poprzez uderzenie młotkiem modalnym przedstawiono w Tab. 4.8 (por. załącznik nr 2). Jednocześnie na Rys. 4.74 i 4.75 przedstawiono porównanie wartości częstotliwości odpowiadające pierwszej i drugiej postaci drgań aluminiowych belek wspornikowych (bez oraz z warstwą polimeru) wraz z funkcjami aproksymującymi postaci $y = ax^b$, dla

których parametry *a* i *b* wyznaczono poprzez minimalizację średniego błędu kwadratowego (Bendat i Piersol 1971).



Rys. 4.58 Przebieg czasowy przyspieszeń końca aluminiowej belki wspornikowej z warstwą polimeru pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 2,5 kg).



Rys. 4.59 Transformata Fouriera dla aluminiowej belki wspornikowej z warstwą polimeru pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 2,5 kg).



Rys. 4.60 Przebieg czasowy przyspieszeń (po odfiltrowaniu w zakresie pierwszej częstotliwości drgań) aluminiowej belki wspornikowej z warstwą polimeru pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 2,5 kg).



Rys. 4.61 Przebieg czasowy przyspieszeń (po odfiltrowaniu w zakresie drugiej częstotliwości drgań) aluminiowej belki wspornikowej z warstwą polimeru pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 2,5 kg).



Rys. 4.62 Przebieg czasowy przyspieszeń końca aluminiowej belki wspornikowej z warstwą polimeru pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 3,5 kg).



Rys. 4.63 Transformata Fouriera dla aluminiowej belki wspornikowej z warstwą polimeru pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 3,5 kg).



Rys. 4.64 Przebieg czasowy przyspieszeń (po odfiltrowaniu w zakresie pierwszej częstotliwości drgań) aluminiowej belki wspornikowej z warstwą polimeru pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 3,5 kg).



Rys. 4.65 Przebieg czasowy przyspieszeń (po odfiltrowaniu w zakresie drugiej częstotliwości drgań) aluminiowej belki wspornikowej z warstwą polimeru pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 3,5 kg).


Rys. 4.66 Przebieg czasowy przyspieszeń końca atuminiowej belki wspornikowej z warstwą polimeru pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 5 kg).



Rys. 4.67 Transformata Fouriera dla aluminiowej belki wspornikowej z warstwą polimeru pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 5 kg).







Rys. 4.69 Przebieg czasowy przyspieszeń (po odfiltrowaniu w zakresie drugiej częstotliwości drgań) aluminiowej belki wspornikowej z warstwą polimeru pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 5 kg).



Rys. 4.70 Przebieg czasowy przyspieszeń końca aluminiowej belki wspornikowej z warstwą polimeru pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 6 kg).



Rys. 4.71 Transformata Fouriera dla aluminiowej belki wspornikowej z warstwą polimeru pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 6 kg).



Rys. 4.72 Przebieg czasowy przyspieszeń (po odfiltrowaniu w zakresie pierwszej częstotliwości drgań) aluminiowej belki wspornikowej z warstwą polimeru pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 6 kg).



Rys. 4.73 Przebieg czasowy przyspieszeń (po odfiltrowaniu w zakresie drugiej częstotliwości drgań) aluminiowej belki wspornikowej z warstwą polimeru pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 6 kg).

Tab. 4.8 Częstotliwości drgań poprzecznych aluminiowej belki wspornikowej z warstwą polimeru.

Dodatkowe obciążenie - masa odważnika	Częstotliwość drgań poprzecznych [Hz]	
[kg]	Pierwsza postać drgań	Druga postać drgań
1,0	3,0	32,88
2,5	2,0	31,93
3,5	1,7	31,85
5,0	1,4	31,8
6,0	1,3	31,8



Rys. 4.74 Wartości częstotliwości drgań odpowiadające pierwszej postaci drgań aluminiowych belek wspornikowych z uwzględnieniem dodatkowego obciążenia (uderzenie młotkiem modalnym).



Rys. 4.75 Wartości częstotliwości drgań odpowiadające drugiej postaci drgań aluminiowych belek wspornikowych z uwzględnieniem dodatkowego obciążenia (uderzenie młotkiem modalnym).

Z Tab. 4.8 można zaobserwować, że masa mocowanych na końcu aluminiowej belki odważników ma istotny wpływ na wartości częstotliwości drgań. Zaobserwowano spadek częstotliwości o 57% w przypadku pierwszej postaci drgań i zamocowania odważnika o masie 6 kg w porównaniu z belką obciążoną dodatkowym odważnikiem o masie 1 kg. W przypadku drugiej postaci drgań spadek ten wyniósł niespełna 4%. Jednocześnie, Rys. 4.74 i 4.75 wskazuje na niewielkie przesunięcie podstawowej częstotliwości drgań w kierunku pasm o niższej wartości w przypadku belki z warstwą polimeru. Największe zaobserwowane przesunięcie wartości częstotliwości

odpowiadającej pierwszej postaci drgań wyniosło 7%, podczas gdy w przypadku drugiej postaci drgań równe było 13%.

W celu określenia efektywności zastosowania warstwy polimeru do redukcji drgań aluminiowych belek wspornikowych wyznaczono, zgodnie z równaniem (4.3), wartości liczb tłumienia (por. załącznik nr 2). W Tab. 4.9 przedstawiono wartości średnie z sześciu pomiarów tego parametru dynamicznego dla przebiegów czasowych przyspieszeń odpowiadających pierwszej oraz drugiej postaci drgań aluminiowych belek wspornikowych. Jednocześnie, na Rys. 4.76 i 4.77 przedstawiono porównanie wartości liczb tłumienia dla analizowanych belek (bez oraz z warstwą polimeru).

Dodatkowe obciążenie -	Liczba tłumienia [%]	
[kg]	Pierwsza postać drgań	Druga postać drgań
1,0	0,92	1,44
2,5	0,69	1,23
3,5	0,77	1,03
5,0	1,52	1,60
6,0	1,47	1,41

Tab. 4.9 Liczby tłumienia drgań poprzecznych aluminiowej belki wspornikowej z warstwą polimeru.

Otrzymane wartości liczb tłumienia dla belki z warstwą polimeru znajdują się w przedziale od 0,77 do 1,52% w przypadku pierwszej postaci oraz wahają się pomiędzy wartościami 1,03 a 1,44% w przypadku drugiej postaci drgań. Rys. 4.76 i 4.77 wskazuje na znaczny wzrost liczb tłumienia tych belek w stosunku do elementów bez warstwy polimeru. Największy wzrost (o 300%) liczby tłumienia pierwszej postaci drgań odnotowano w przypadku belki dodatkowo obciążonej odważnikiem o masie 5 kg, podczas gdy najmniejszy (o 110%) w przypadku zamocowania odważnika o masie 2,5 kg. Największy wzrost (o 315%) liczby tłumienia drugiej postaci drgań odnotowano w przypadku belki dodatkowo obciążonej odważnika o masie 2,5 kg. Największy wzrost (o 315%) liczby tłumienia drugiej postaci drgań odnotowano w przypadku belki dodatkowo obciążonej odważnikiem o masie 6 kg, podczas gdy najmniejszy (o 91%) w przypadku zamocowania odważnika o masie 3,5 kg.

Wyniki przeprowadzonych badań eksperymentalnych pokazują jednoznacznie, że zastosowanie masy polimerowej prowadzi do znacznego wzrostu liczby tłumienia analizowanej aluminiowej belki wspornikowej.







Rys. 4.77 Liczby tłumienia dla drugiej częstotliwości drgań aluminiowych belek wspornikowych z uwzględnieniem dodatkowego obciążenia (uderzenie młotkiem modalnym).

4.2 ETAP I – ANALIZA NUMERYCZNA

Drugim etapem rozważań było przeprowadzenie modalnej analizy numerycznej analizowanych w rozdziale 4.1 aluminiowych belek wspornikowych. W tym celu utworzono, w programie komercyjnym MSC Marc wykorzystującym Metodę Elementów Skończonych (MES), dwa modele numeryczne. Pierwszy z nich przedstawiał pojedynczą aluminiową belkę wspornikową, drugi zaś odzwierciedlał tą samą aluminiową belkę wspornikową, do której podklejono od dołu warstwę polimeru. Modele numeryczne zbudowano ze standardowych ośmiowęzłowych elementów bryłowych (sześć stopni swobody w każdym węźle). Oba modele przedstawiono na Rys. 4.78 i 4.79.



Rys. 4.78 Model numeryczny aluminiowej belki wspornikowej.



Rys. 4.79 Model numeryczny aluminiowej belki wspornikowej z warstwą polimeru.

Właściwości materiałowe aluminium uwzględnione w analizie numerycznej były zgodne z parametrami przedstawionymi w Tab. 4.1. Jednocześnie, polimer zdefiniowano w programie MSC Marc jako materiał Mooneya-Rivlina, którego parametry zestawiono w Tab. 3.2.

4.2.1 WYNIKI ANALIZY MODALNEJ DLA ALUMINIOWEJ BELKI WSPORNIKOWEJ

Na Rys. 4.80 i 4.81 przedstawiono dwie pierwsze poprzeczne postaci drgań własnych aluminiowej belki wspornikowej dodatkowo obciążonej na jej końcu odważnikami o różnych masach. Jednocześnie w Tab. 4.10 zestawiono wartości częstotliwości drgań otrzymane dla aluminiowej belki wspornikowej.



Rys. 4.80 Pierwsza postać poprzeczna drgań własnych pojedynczej aluminiowej belki wspornikowej.





Dodatkowe obciążenie –	Częstotliwość drgań [Hz]	
	Pierwsza postać	Druga postać
[^k g]	drgań	drgań
1,0	3,16	35,80
2,5	2,07	34,56
3,5	1,77	34,15
5,0	1,55	33,77
6,0	1,43	33,50

 Tab. 4.10 Wartości częstotliwości odpowiadające pierwszej i drugiej postaci drgań własnych dla pojedynczej aluminiowej belki wspornikowej.

Porównując Tab. 4.10 z Tab. 4.4 można zauważyć, że wartości częstotliwości drgań wyznaczone z badań eksperymentalnych i z analizy numerycznej różnią się nieznacznie. W przypadku pierwszej poprzecznej postaci dla obu modeli aluminiowych belek różnica ta wyniosła maksymalnie 3,3% (zamocowanie odważnika o masie 5 kg). W przypadku drugiej poprzecznej postaci drgań maksymalna różnica osiągnęła wartość 8,5% (zamocowanie odważnika o masie 6 kg). Zgodność ta potwierdza poprawność wygenerowanych modelów numerycznych.

4.2.2 WYNIKI ANALIZY MODALNEJ DLA ALUMINIOWEJ BELKI WSPORNIKOWEJ Z WARSTWĄ POLIMERU

Na Rys. 4.82 i 4.83 przedstawiono dwie pierwsze poprzeczne postaci drgań własnych aluminiowej belki wspornikowej z podklejoną od dołu warstwą polimeru dodatkowo obciążonej odważnikami o różnych masach. Z kolei, w Tab. 4.11 zestawiono wartości częstotliwości drgań własnych otrzymane dla tej belki.



Rys. 4.82 Pierwsza postać poprzeczna drgań własnych aluminiowej belki wspornikowej z warstwą polimeru.



Rys. 4.83 Druga postać poprzeczna drgań własnych aluminiowej belki wspornikowej z warstwą polimeru.

Tab. 4.11 Wartości częstotliwości odpowiadające pierwszej i drugiej postaci drgań własnych dl	a
aluminiowej belki wspornikowej z podklejoną od dołu warstwą polimeru.	

Dodatkowe obciążenie –	Częstotliwość drgań [Hz]	
	Pierwsza postać	Druga postać
[Kg]	drgań	drgań
1,0	3,06	31,16
2,5	2,05	29,97
3,5	1,76	29,62
5,0	1,54	29,33
6,0	1,42	29,13

Porównując Tab. 4.11 z Tab. 4.8 można zauważyć, że wartości częstotliwości drgań wyznaczone z badań eksperymentalnych i z analizy numerycznej różnią się nieznacznie. W przypadku pierwszej poprzecznej postaci drgań dla obu modeli aluminiowych belek różnica ta wyniosła maksymalnie 9% (zamocowanie odważnika o masie 5 kg). W przypadku drugiej poprzecznej postaci drgań maksymalna różnica osiągnęła wartość 8% (zamocowanie odważnika o masie 6 kg). Zgodność ta potwierdza poprawność wygenerowanych modelów numerycznych, w tym zastosowanie modelu Mooneya-Rivlina do analizy polimeru.

4.3 ETAP II – BADANIA EKSPERYMENTALNE

4.3.1 PRZEDMIOT BADAŃ

W kolejnym etapie badań eksperymentalnych, testom poddano dwie belki wspornikowe o całkowitej długości 1250 mm i szerokości 30 mm. Pierwsza z nich to pojedynczy aluminiowy płaskownik o grubości 9 mm, podczas gdy druga to belka złożona z dwóch aluminiowych płaskowników, które sklejono ze sobą warstwą polimeru (por. Hulimka i Kałuza 2017, Kałuza i Hulimka 2017) o grubości: 0,5; 1,2; 1,75; 3,1 i 5 mm (zob. Fot. 4.3).



Fot. 4.3 Złożona belka wspornikowa - dwa aluminiowe płaskowniki sklejone warstwą polimeru.

Głównym celem badań eksperymentalnych było określenie efektywności zastosowania warstwy polimeru do redukcji drgań aluminiowych belek wspornikowych. W tym celu wyznaczono parametry dynamiczne w postaci wartości częstotliwości drgań własnych oraz liczb tłumienia rozpatrywanych elementów. Przeprowadzono szereg pomiarów, które polegały na wzbudzaniu każdej belki do drgań poprzez uderzenie w środku jej rozpiętości młotkiem modalnym typu PCB 086C01 o masie równej 0,1 kg z siłą zmienną w czasie o maksymalnej wartości F=15 N. Całkowity czas pomiaru wynosił 12,5 s. Sygnał rejestrowano przy użyciu trójosiowego czujnika przyspieszeń umieszczonego na końcu każdej belki. W badaniach uwzględniono pomiary wykonane dla dwóch belek, do końców których przyłożono dodatkowe obciążenie w postaci odważników o masie: 1; 2,5; 3,5; 5 i 6 kg podczepionych w odległości 1220 mm od podpory. Dla każdego przypadku obciążenia wykonano sześć powtórzeń, które posłużyły do wyznaczenia wartości średnich częstotliwości drgań własnych i liczb tłumienia. Schematyczny rysunek złożonej belki wspornikowej przedstawiono na Rys. 4.84. Właściwości materiałowe aluminium i polimeru, z których wykonano belki wspornikowe przedstawiono w Tab. 4.1 i 3.1.



Rys. 4.84 Schemat złożonej belki wspornikowej oraz sposób jej wzbudzania do drgań przy użyciu młotka modalnego.

4.3.2 WYNIKI BADAŃ DLA POJEDYNCZEJ ALUMINIOWEJ BELKI WSPORNIKOWEJ

Na Rys. 4.85 przedstawiono reprezentatywny przebieg czasowy przyspieszeń uzyskany dla pojedynczej aluminiowej belki wspornikowej (bez warstwy tłumiącej i bez dodatkowego obciążenia), wzbudzanej do drgań poprzez uderzenie w środku jej rozpiętości młotkiem modalnym. Dla przebiegu czasowego wykonano szybką transformatę Fouriera (patrz Rys. 4.86), która ujawniła dwie dominujące częstotliwości drgań własnych o wartościach 4 Hz i 26,8 Hz. Na Rys. 4.87 i 4.88 przedstawiono przebiegi czasowe przyspieszeń po odfiltrowaniu w zakresie pierwszej i drugiej częstotliwości drgań analizowanej belki.



Rys. 4.85 Przebieg czasowy przyspieszeń końca pojedynczej aluminiowej belki wspornikowej.



Rys. 4.86 Transformata Fouriera dla pojedynczej aluminiowej belki wspornikowej.



Rys. 4.87 Przebieg czasowy przyspieszeń (po odfiltrowaniu w zakresie pierwszej częstotliwości drgań) pojedynczej aluminiowej belki wspornikowej.



Rys. 4.88 Przebieg czasowy przyspieszeń (po odfiltrowaniu w zakresie drugiej częstotliwości drgań) pojedynczej aluminiowej belki wspornikowej.

Dla analizowanej belki wspornikowej wartości średnie liczb tłumienia z sześciu powtórzeń wyniosły: 0,17% i 0,08%, odpowiednio dla pierwszej i drugiej częstotliwości (zob. Tab. Z.3.1 w załączniku nr 3).

Wyniki w postaci przebiegów czasowych przyspieszeń, transformat Fouriera oraz przebiegów czasowych po odfiltrowaniu w zakresie ujawnionych częstotliwości drgań otrzymane dla pojedynczej aluminiowej belki bez warstwy tłumiącej, dodatkowo obciążonej odważnikami o różnych masach, przedstawiono na kolejnych rysunkach:

- Rys. 4.89–4.92 odważnik o masie 1 kg;
- Rys. 4.93–4.96 odważnik o masie 2,5 kg;
- Rys. 4.97–4.100 odważnik o masie 3,5 kg;
- Rys. 4.101–4.104 odważnik o masie 5 kg;
- Rys. 4.105–4.108 odważnik o masie 6 kg.

Dodatkowo, wartości średnie wszystkich częstotliwości drgań własnych wyznaczone dla aluminiowej belki wspornikowej wzbudzanej do drgań poprzez uderzenie młotkiem modalnym w środku jej rozpiętości zestawiono w Tab. 4.12 (por. załącznik nr 3).



Rys. 4.89 Przebieg czasowy przyspieszeń końca pojedynczej aluminiowej belki wspornikowej pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 1 kg).



Rys. 4.90 Transformata Fouriera dla pojedynczej aluminiowej belki wspornikowej pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 1 kg).







Rys. 4.92 Przebieg czasowy przyspieszeń (po odfiltrowaniu w zakresie drugiej częstotliwości drgań) pojedynczej aluminiowej belki wspornikowej pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 1 kg).



Rys. 4.93 Przebieg czasowy przyspieszeń końca pojedynczej aluminiowej belki wspornikowej pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 2,5 kg).



Rys. 4.94 Transformata Fouriera dla pojedynczej aluminiowej belki wspornikowej pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 2,5 kg).



Rys. 4.95 Przebieg czasowy przyspieszeń (po odfiltrowaniu w zakresie pierwszej częstotliwości drgań) pojedynczej aluminiowej belki wspornikowej pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 2,5 kg).



Rys. 4.96 Przebieg czasowy przyspieszeń (po odfiltrowaniu w zakresie drugiej częstotliwości drgań) pojedynczej aluminiowej belki wspornikowej pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 2,5 kg).



Rys. 4.97 Przebieg czasowy przyspieszeń końca pojedynczej aluminiowej belki wspornikowej pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 3,5 kg).



Rys. 4.98 Transformata Fouriera dla pojedynczej aluminiowej belki wspornikowej pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 3,5 kg).



Rys. 4.99 Przebieg czasowy przyspieszeń (po odfiltrowaniu w zakresie pierwszej częstotliwości drgań) pojedynczej aluminiowej belki wspornikowej pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 3,5 kg).







Rys. 4.101 Przebieg czasowy przyspieszeń końca pojedynczej aluminiowej belki wspornikowej pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 5 kg).



Rys. 4.102 Transformata Fouriera dla pojedynczej aluminiowej belki wspornikowej pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 5 kg).







Rys. 4.104 Przebieg czasowy przyspieszeń (po odfiltrowaniu w zakresie drugiej częstotliwości drgań) pojedynczej aluminiowej belki wspornikowej pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 5 kg).



Rys. 4.105 Przebieg czasowy przyspieszeń końca pojedynczej aluminiowej belki wspornikowej pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 6 kg).



Rys. 4.106 Transformata Fouriera dla pojedynczej aluminiowej belki wspornikowej pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 6 kg).



Rys. 4.107 Przebieg czasowy przyspieszeń (po odfiltrowaniu w zakresie pierwszej częstotliwości drgań) pojedynczej aluminiowej belki wspornikowej pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 6 kg).



Rys. 4.108 Przebieg czasowy przyspieszeń (po odfiltrowaniu w zakresie drugiej częstotliwości drgań) pojedynczej aluminiowej belki wspornikowej pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 6 kg).

Dodatkowe obciążenie -	Częstotliwość drgań poprzecznych	
masa odważnika	[Hz]	
[kg]	Pierwsza postać drgań	Druga postać drgań
brak	4,00	26,80
1,0	2,20	28,53
2,5	1,60	25,90
3,5	1,50	29,20
5,0	1,35	29,40
6.0	1,30	29,40

Tab. 4.12 Częstotliwości drgań poprzecznych pojedynczej aluminiowej belki wspornikowej

W wyniku przeprowadzonych badań zaobserwowano, że przyłożenie dodatkowego obciążenia w postaci odważników o różnych masach prowadzi do

istotnego spadku wartości podstawowej częstotliwości drgań aluminiowej belki wspornikowej (patrz Tab. 4.12). W przypadku pierwszej postaci i zamocowania odważnika o masie 6 kg zaobserwowano przesunięcie podstawowej częstotliwości w kierunku pasm o niższej wartości o 68% w porównaniu z belką nieobciążoną. Z kolei, wartości średnie częstotliwości drgań odpowiadające drugiej postaci drgań własnych utrzymują się na podobnym poziomie wahając się pomiędzy 25,9 a 29,4 Hz.

W Tab. 4.13 przedstawiono, wyznaczone na podstawie równania (4.3), wartości średnie liczb tłumienia dla wcześniej zaprezentowanych przebiegów czasowych przyspieszeń po odfiltrowaniu w zakresie ujawnionych częstotliwości drgań analizowanej belki. Z Tab. 4.13 można zaobserwować, że wyznaczone średnie wartości liczby tłumienia pojedynczej aluminiowej belki wspornikowej wahają się pomiędzy 0,17 a 0,50% w przypadku pierwszej postaci drgań oraz pomiędzy 0,08 a 1,16% w przypadku drugiej postaci drgań własnych.

 Tab. 4.13 Liczby tłumienia dwóch pierwszych częstotliwości drgań poprzecznych pojedynczej aluminiowej belki wspornikowej.

Dodatkowe obciążenie - masa odważnika [kg]	Liczba tłumienia [%]	
	Pierwsza postać drgań	Druga postać drgań
Brak	0,17	0,08
1,0	0,29	0,71
2,5	0,45	0,18
3,5	0,37	0,19
5,0	0,50	0,35
6,0	0,19	0,20

4.3.3 WYNIKI BADAŃ DLA ZŁOŻONEJ BELKI WSPORNIKOWEJ Z WARSTWĄ POLIMERU O GRUBOŚCI 0,5 MM

Na Rys. 4.109 przedstawiono reprezentatywny przebieg czasowy przyspieszeń uzyskany dla belki wspornikowej złożonej z dwóch aluminiowych płaskowników sklejonych warstwą polimeru o grubości 0,5 mm, wzbudzanej do drgań poprzez uderzenie w środku jej rozpiętości młotkiem modalnym. Dla przebiegu czasowego wykonano szybką transformatę Fouriera (patrz Rys. 4.110), która ujawniła dwie dominujące częstotliwości drgań własnych o wartościach 7,7 Hz oraz 40,12 Hz. Na Rys. 4.111 i 4.112 przedstawiono przebiegi czasowe przyspieszeń po odfiltrowaniu w zakresie pierwszej i drugiej częstotliwości drgań analizowanej belki.



Rys. 4.109 Przebieg czasowy przyspieszeń końca złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 0,5 mm).



Rys. 4.110 Transformata Fouriera dla złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 0,5 mm).



Rys. 4.111 Przebieg czasowy przyspieszeń (po odfiltrowaniu w zakresie pierwszej częstotliwości drgań) złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 0,5 mm).



Rys. 4.112 Przebieg czasowy przyspieszeń (po odfiltrowaniu w zakresie drugiej częstotliwości drgań) złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 0,5 mm).

Dla analizowanej belki wspornikowej wartości średnie liczb tłumienia z sześciu powtórzeń wyniosły: 0,76% i 1,37%, odpowiednio dla pierwszej i drugiej częstotliwości (zob. Tab. Z.4.1 w załączniku nr 4).

Wyniki w postaci przebiegów czasowych przyspieszeń, transformat Fouriera oraz przebiegów czasowych po odfiltrowaniu w zakresie ujawnionych częstotliwości drgań otrzymane dla złożonej belki wspornikowej, dodatkowo obciążonej odważnikami o różnych masach, przedstawiono na kolejnych rysunkach:

- Rys. 4.113–4.116 odważnik o masie 1 kg;
- Rys. 4.117–4.120 odważnik o masie 2,5 kg;
- Rys. 4.121–4.124 odważnik o masie 3,5 kg;
- Rys. 4.125–4.128 odważnik o masie 5 kg;
- Rys. 4.129–4.132 odważnik o masie 6 kg.

Dodatkowo, wartości średnie wszystkich otrzymanych częstotliwości drgań własnych wyznaczone dla złożonej belki wspornikowej, zestawiono w Tab. 4.14 (por. załącznik nr 4). Jednocześnie na Rys. 4.133 i 4.134 przedstawiono porównanie wartości częstotliwości odpowiadające pierwszej i drugiej postaci drgań belek wspornikowych (bez oraz z warstwą polimeru) wraz z funkcjami aproksymującymi postaci $y = ax^b$, dla których parametry *a* i *b* wyznaczono poprzez minimalizację średniego błędu kwadratowego (Bendat i Piersol 1971).



Rys. 4.113 Przebieg czasowy przyspieszeń końca złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 0,5 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 1 kg).



Rys. 4.114 Transformata Fouriera dla złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 0,5 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 1 kg).



Rys. 4.115 Przebieg czasowy przyspieszeń (po odfiltrowaniu w zakresie pierwszej częstotliwości drgań) złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 0,5 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 1 kg).



Rys. 4.116 Przebieg czasowy przyspieszeń (po odfiltrowaniu w zakresie drugiej częstotliwości drgań) złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 0,5 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 1 kg).



Rys. 4.117 Przebieg czasowy przyspieszeń końca złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 0,5 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 2,5 kg).



Rys. 4.118 Transformata Fouriera dla złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 0,5 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 2,5 kg).



Rys. 4.119 Przebieg czasowy przyspieszeń (po odfiltrowaniu w zakresie pierwszej częstotliwości drgań) złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 0,5 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 2,5 kg).



Rys. 4.120 Przebieg czasowy przyspieszeń (po odfiltrowaniu w zakresie drugiej częstotliwości drgań) złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 0,5 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 2,5 kg).



Rys. 4.121 Przebieg czasowy przyspieszeń końca złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 0,5 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 3,5 kg).



Rys. 4.122 Transformata Fouriera dla złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 0,5 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 3,5 kg).



Rys. 4.123 Przebieg czasowy przyspieszeń (po odfiltrowaniu w zakresie pierwszej częstotliwości drgań) złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 0,5 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 3,5 kg).



Rys. 4.124 Przebieg czasowy przyspieszeń (po odfiltrowaniu w zakresie drugiej częstotliwości drgań) złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 0,5 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 3,5 kg).



Rys. 4.125 Przebieg czasowy przyspieszeń końca złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 0,5 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 5 kg).



Rys. 4.126 Transformata Fouriera dla złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 0,5 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 5 kg).



Rys. 4.127 Przebieg czasowy przyspieszeń (po odfiltrowaniu w zakresie pierwszej częstotliwości drgań) złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 0,5 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 5 kg).



Rys. 4.128 Przebieg czasowy przyspieszeń (po odfiltrowaniu w zakresie drugiej częstotliwości drgań) złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 0,5 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 5 kg).



Rys. 4.129 Przebieg czasowy przyspieszeń końca złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 0,5 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 6 kg).







Rys. 4.131 Przebieg czasowy przyspieszeń (po odfiltrowaniu w zakresie pierwszej częstotliwości drgań) złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 0,5 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 6 kg).



Rys. 4.132 Przebieg czasowy przyspieszeń (po odfiltrowaniu w zakresie drugiej częstotliwości drgań) złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 0,5 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 6 kg).

Tab. 4.14 Częstotliwości drgań poprzecznych złożonej belki wspornikowej.

Dodatkowe obciążenie - masa odważnika	Częstotliwość drgań podłużnych [Hz]	
[kg]	Pierwsza postać drgań	Druga postać drgań
brak	7,70	40,12
1,0	5,28	40,20
2,5	4,05	41,58
3,5	3,53	38,43
5,0	3,10	38,57
6,0	2,82	38,58







Rys. 4.134 Wartości częstotliwości drgań odpowiadające drugiej postaci drgań analizowanych belek wspornikowych z uwzględnieniem dodatkowego obciążenia.

W wyniku przeprowadzonych badań zaobserwowano, że przyłożenie dodatkowego obciążenia w postaci odważników o różnych masach prowadzi do istotnego spadku wartości podstawowej częstotliwości drgań złożonej belki wspornikowej (patrz Tab. 4.14). W przypadku pierwszej postaci i zamocowania odważnika o masie 6 kg zaobserwowano przesunięcie podstawowej częstotliwości w kierunku pasm o niższej wartości o 63% w porównaniu z belką nieobciążoną. Z kolei, wartości średnie częstotliwości drgań odpowiadające drugiej postaci drgań własnych utrzymują się na podobnym poziomie wahając się pomiędzy 38,43 a 41,58 Hz. Jednocześnie Rys. 4.133 i 4.134 wskazuje na przesunięcie podstawowej częstotliwości drgań w kierunku pasm o niższej wartości w przypadku złożonej belki z warstwą polimeru o grubości 0,5 mm w porównaniu z belką pojedynczą. Największe zaobserwowane przesunięcie wartości częstotliwości odpowiadającej pierwszej postaci drgań wyniosło 60%, podczas gdy w przypadku drugiej postaci drgań równe było 38%.

W celu określenia efektywności zastosowania warstwy polimeru do redukcji drgań aluminiowych belek wspornikowych wyznaczono, zgodnie z równaniem (4.3), wartości liczb tłumienia (por. załącznik nr 4). W Tab. 4.15 przedstawiono wartości średnie z sześciu pomiarów tego parametru dynamicznego dla przebiegów czasowych przyspieszeń odpowiadających pierwszej oraz drugiej postaci drgań belek wspornikowych. Jednocześnie, na Rys. 4.135 i 4.136 przedstawiono porównanie wartości liczb tłumienia dla analizowanych belek (bez oraz z warstwą polimeru).

Dodatkowe obciążenie -	Liczba tłumienia	
masa odważnika [kg]	Pierwsza postać drgań	Druga postać drgań
brak	0,76	1,37
1,0	0,78	1,43
2,5	0,45	2,39
3,5	0,60	1,98
5,0	0,50	1,52
6,0	0,55	1,36

 Tab. 4.15 Liczby tłumienia dwóch pierwszych częstotliwości drgań poprzecznych złożonej belki wspornikowej.



Rys. 4.135 Liczby tłumienia dla pierwszej częstotliwości drgań analizowanych belek wspornikowych z uwzględnieniem dodatkowego obciążenia.



Rys. 4.136 Liczby tłumienia dla drugiej częstotliwości drgań analizowanych belek wspornikowych z uwzględnieniem dodatkowego obciążenia.

Z Tab. 4.15 można zaobserwować, że wyznaczone średnie wartości liczby tłumienia złożonej belki wspornikowej wahają się pomiędzy 0,45 a 0,78% w przypadku

pierwszej postaci drgań oraz pomiędzy 1,36 a 2,39 % w przypadku drugiej postaci drgań (por. załącznik nr 4). Rys. 4.135 i 4.136 wskazują na znaczny wzrost liczb tłumienia tych belek w stosunku do pojedynczego płaskownika bez warstwy polimeru. Największy wzrost (o 347%) liczby tłumienia pierwszej postaci drgań odnotowano w przypadku belki nieobciążonej, podczas gdy w przypadku zamocowania odważnika o masie 2,5 i 5 kg wartość ta, nie uległa zmienie. Największy wzrost (o 1228%) liczby tłumienia drugiej postaci drgań odnotowano w przypadku belki dodatkowo obciążonej odważnikiem o masie 2,5 kg, podczas gdy najmniejszy (o 23%) w przypadku zamocowania odważnika o masie 1 kg.

4.3.4 WYNIKI BADAŃ DLA ZŁOŻONEJ BELKI WSPORNIKOWEJ Z WARSTWĄ POLIMERU O GRUBOŚCI 1,2 MM

Na Rys. 4.137 przedstawiono przebieg czasowy przyspieszeń uzyskany dla belki wspornikowej złożonej z dwóch aluminiowych płaskowników sklejonych warstwą polimeru o grubości 1,2 mm, wzbudzanej do drgań poprzez uderzenie w środku jej rozpiętości młotkiem modalnym. Dla przebiegu czasowego wykonano szybką transformatę Fouriera (patrz Rys. 4.138), która ujawniła dwie dominujące częstotliwości drgań własnych o wartościach 8,3 i 39,95 Hz. Na Rys. 4.139 i 4.140 przedstawiono przebiegi czasowe przyspieszeń po odfiltrowaniu w zakresie pierwszej i drugiej częstotliwości drgań analizowanej belki.



Rys. 4.137 Przebieg czasowy przyspieszeń końca złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 1,2 mm).



Rys. 4.138 Transformata Fouriera dla złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 1,2 mm).



Rys. 4.139 Przebieg czasowy przyspieszeń (po odfiltrowaniu w zakresie pierwszej częstotliwości drgań) złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 1,2 mm).



Rys. 4.140 Przebieg czasowy przyspieszeń (po odfiltrowaniu w zakresie drugiej częstotliwości drgań) złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 1,2 mm).
Dla analizowanej złożonej belki wspornikowej wartości średnie liczb tłumienia z sześciu powtórzeń wyniosły: 0,72% i 1,29%, odpowiednio dla pierwszej i drugiej częstotliwości (zob. Tab. Z.5.1 w załączniku nr 5).

Wyniki w postaci przebiegów czasowych przyspieszeń, transformat Fouriera oraz przebiegów czasowych po odfiltrowaniu w zakresie ujawnionych częstotliwości drgań otrzymane dla złożonej belki wspornikowej, dodatkowo obciążonej odważnikami o różnych masach, przedstawiono na kolejnych rysunkach:

- Rys. 4.141–4.144 odważnik o masie 1 kg;
- Rys. 4.145–4.148 odważnik o masie 2,5 kg;
- Rys. 4.149–4.152 odważnik o masie 3,5 kg;
- Rys. 4.143–4.156 odważnik o masie 5 kg;
- Rys. 4.157–4.160 odważnik o masie 6 kg.

Dodatkowo, wartości średnie wszystkich otrzymanych częstotliwości drgań własnych wyznaczone dla złożonej belki wspornikowej, zestawiono w Tab. 4.16 (por. załącznik nr 5). Jednocześnie na Rys. 4.161 i 4.162 przedstawiono porównanie wartości częstotliwości odpowiadające pierwszej i drugiej postaci drgań belek wspornikowych (bez oraz z warstwą polimeru) wraz z funkcjami aproksymującymi postaci $y = ax^b$, dla których parametry *a* i *b* wyznaczono poprzez minimalizację średniego błędu kwadratowego (Bendat i Piersol 1971).



Rys. 4.141 Przebieg czasowy przyspieszeń końca złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 1,2 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 1 kg).



Rys. 4.142 Transformata Fouriera dla złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 1,2 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 1 kg).



Rys. 4.143 Przebieg czasowy przyspieszeń (po odfiltrowaniu w zakresie pierwszej częstotliwości drgań) złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 1,2 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 1 kg).



Rys. 4.144 Przebieg czasowy przyspieszeń (po odfiltrowaniu w zakresie drugiej częstotliwości drgań) złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 1,2 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 1 kg).



Rys. 4.145 Przebieg czasowy przyspieszeń końca złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 1,2 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 2,5 kg).



Rys. 4.146 Transformata Fouriera dla złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 1,2 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 2,5 kg).



Rys. 4.147 Przebieg czasowy przyspieszeń (po odfiltrowaniu w zakresie pierwszej częstotliwości drgań) złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 1,2 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 2,5 kg).



Rys. 4.148 Przebieg czasowy przyspieszeń (po odfiltrowaniu w zakresie drugiej częstotliwości drgań) złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 1,2 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 2,5 kg).



Rys. 4.149 Przebieg czasowy przyspieszeń końca złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 1,2 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 3,5 kg).



Rys. 4.150 Transformata Fouriera dla złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 1,2 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 3,5 kg).



Rys. 4.151 Przebieg czasowy przyspieszeń (po odfiltrowaniu w zakresie pierwszej częstotliwości drgań) złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 1,2 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 3,5 kg).



Rys. 4.152 Przebieg czasowy przyspieszeń (po odfiltrowaniu w zakresie drugiej częstotliwości drgań) złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 1,2 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 3,5 kg).







Rys. 4.154 Transformata Fouriera dla złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 1,2 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 5 kg).



Rys. 4.155 Przebieg czasowy przyspieszeń (po odfiltrowaniu w zakresie pierwszej częstotliwości drgań) złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 1,2 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 5 kg).



Rys. 4.156 Przebieg czasowy przyspieszeń (po odfiltrowaniu w zakresie drugiej częstotliwości drgań) złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 1,2 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 5 kg).



Rys. 4.157 Przebieg czasowy przyspieszeń końca złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 1,2 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 6 kg).



Rys. 4.158 Transformata Fouriera dla złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 1,2 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 6 kg).



Rys. 4.159 Przebieg czasowy przyspieszeń (po odfiltrowaniu w zakresie pierwszej częstotliwości drgań) złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 1,2 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 6 kg).



Rys. 4.160 Przebieg czasowy przyspieszeń (po odfiltrowaniu w zakresie drugiej częstotliwości drgań) złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 1,2 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 6 kg).

Dodatkowe obciążenie -	Częstotliwość drgań poprzecznych	
masa odważnika	[Hz]	
[kg]	Pierwsza postać drgań	Druga postać drgań
brak	8,30	39,95
1,0	5,60	40,13
2,5	4,30	40,72
3,5	3,70	41,43
5,0	3,20	37,82
6,0	2,97	38,33

Tab. 4.16 Częstotliwości drgań poprzecznych złożonej belki wspornikowej.



Rys. 4.161 Wartości częstotliwości drgań odpowiadające pierwszej postaci drgań analizowanych belek wspornikowych z uwzględnieniem dodatkowego obciążenia.



Rys. 4.162 Wartości częstotliwości drgań odpowiadające drugiej postaci drgań analizowanych belek wspornikowych z uwzględnieniem dodatkowego obciążenia.

W wyniku przeprowadzonych badań zaobserwowano, że przyłożenie dodatkowego obciążenia w postaci odważników o różnych masach prowadzi do

istotnego spadku wartości podstawowej częstotliwości drgań złożonej belki wspornikowej (patrz Tab. 4.16). W przypadku pierwszej postaci i zamocowania odważnika o masie 6 kg zaobserwowano przesunięcie podstawowej częstotliwości w kierunku pasm o niższej wartości o 64% w porównaniu z belką nieobciążoną. Z kolei, wartości średnie częstotliwości drgań odpowiadające drugiej postaci drgań własnych utrzymują się na podobnym poziomie wahając się pomiędzy 38,33 a 41,43 Hz. Jednocześnie Rys. 4.161 i 4.162 wskazuje na przesunięcie podstawowej częstotliwości drgań w kierunku pasm o niższej wartości w przypadku złożonej belki z warstwą polimeru o grubości 1,2 mm w porównaniu z belką pojedynczą. Największe zaobserwowane przesunięcie wartości częstotliwości odpowiadającej pierwszej postaci drgań wyniosło 63%, podczas gdy w przypadku drugiej postaci drgań równe było 36%.

W celu określenia efektywności zastosowania warstwy polimeru do redukcji drgań aluminiowych belek wspornikowych wyznaczono, zgodnie z równaniem (4.3) wartości liczb tłumienia (por. załącznik nr 5). W Tab. 4.17 przedstawiono wartości średnie z sześciu pomiarów tego parametru dynamicznego dla przebiegów czasowych przyspieszeń odpowiadających pierwszej oraz drugiej postaci drgań belek wspornikowych. Jednocześnie, na Rys. 4.163 i 4.164 przedstawiono porównanie wartości liczb tłumienia dla analizowanych belek (bez oraz z warstwą polimeru).

Dodatkowe obciążenie - masa odważnika [kg]	Liczba tłumienia [%]	
	Pierwsza postać drgań	Druga postać drgań
brak	0,72	1,29
1,0	0,93	1,27
2,5	0,75	1,78
3,5	0,84	2,97
5,0	0,80	2,80
6,0	0,97	2,23

 Tab. 4.17 Liczby tłumienia dwóch pierwszych częstotliwości drgań poprzecznych złożonej belki wspornikowej.



Rys. 4.163 Liczby tłumienia dla pierwszej częstotliwości drgań analizowanych belek wspornikowych z uwzględnieniem dodatkowego obciążenia.



Rys. 4.164 Liczby tłumienia dla drugiej częstotliwości drgań analizowanych belek wspornikowych z uwzględnieniem dodatkowego obciążenia.

Z Tab. 4.17 można zaobserwować, że wyznaczone średnie wartości liczby tłumienia złożonej belki wspornikowej wahają się pomiędzy 0,72 a 0,97% w przypadku

pierwszej postaci drgań oraz pomiędzy 1,27 a 2,97 % w przypadku drugiej postaci drgań (por. załącznik nr 5). Rys. 4.163 i 4.164 wskazują na znaczny wzrost liczb tłumienia tych belek w stosunku do pojedynczego płaskownika bez warstwy polimeru. Największy wzrost (o 411%) liczby tłumienia pierwszej postaci drgań odnotowano w przypadku belki dodatkowo obciążonej odważnikiem o masie 6 kg, podczas gdy najmniejszy (o 60%) w przypadku zamocowania odważnika o masie 5 kg. Największy wzrost (o 1513%) liczby tłumienia drugiej postaci drgań odnotowano w przypadku belki nieobciążonej, podczas gdy najmniejszy (o 79%) w przypadku zamocowania odważnika o masie 1 kg.

4.3.5 WZNIKI BADAŃ DLA ZŁOŻONEJ BELKI WSPORNIKOWEJ Z WARSTWĄ POLIMERU O GRUBOŚCI 1,75 MM

Na Rys. 4.165 przedstawiono reprezentatywny przebieg czasowy przyspieszeń uzyskany dla belki wspornikowej złożonej z dwóch aluminiowych płaskowników sklejonych warstwą polimeru o grubości 1,75 mm, wzbudzanej do drgań poprzez uderzenie w środku jej rozpiętości młotkiem modalnym. Dla przebiegu czasowego wykonano szybką transformatę Fouriera (patrz Rys. 4.166), która ujawniła dwie dominujące częstotliwości drgań własnych o wartościach 8,2 i 38,28 Hz. Na Rys. 4.167 i 4.168 przedstawiono przebiegi czasowe przyspieszeń po odfiltrowaniu w zakresie pierwszej i drugiej częstotliwości drgań analizowanej belki.



Rys. 4.165 Przebieg czasowy przyspieszeń końca złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 1,75 mm).



Rys. 4.166 Transformata Fouriera dla złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 1,75 mm).



Rys. 4.167 Przebieg czasowy przyspieszeń (po odfiltrowaniu w zakresie pierwszej częstotliwości drgań) złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 1,75 mm).



Rys. 4.168 Przebieg czasowy przyspieszeń (po odfiltrowaniu w zakresie drugiej częstotliwości drgań) złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 1,75 mm).

Dla analizowanej belki wspornikowej wartości średnie liczb tłumienia z sześciu powtórzeń wyniosły: 0,98% i 1,30%, odpowiednio dla pierwszej i drugiej częstotliwości (zob. Tab. Z.6.1 w załączniku nr 6).

Wyniki w postaci przebiegów czasowych przyspieszeń, transformat Fouriera oraz przebiegów czasowych po odfiltrowaniu w zakresie ujawnionych częstotliwości drgań otrzymane dla złożonej belki wspornikowej, dodatkowo obciążonej odważnikami o różnych masach, przedstawiono na kolejnych rysunkach:

- Rys. 4.169–4.172 odważnik o masie 1 kg;
- Rys. 4.173–4.176 odważnik o masie 2,5 kg;
- Rys. 4.177–4.180 odważnik o masie 3,5 kg;
- Rys. 4.181–4.184 odważnik o masie 5 kg;
- Rys. 4.185–4.188– odważnik o masie 6 kg.

Dodatkowo, wartości średnie wszystkich otrzymanych częstotliwości drgań własnych wyznaczone dla złożonej belki wspornikowej, zestawiono w Tab. 4.18 (por. załącznik nr 4). Jednocześnie na Rys. 4.189 i 4.190 przedstawiono porównanie wartości częstotliwości odpowiadające pierwszej i drugiej postaci drgań belek wspornikowych (bez oraz z warstwą polimeru) wraz z funkcjami aproksymującymi postaci $y = ax^b$, dla których parametry *a* i *b* wyznaczono poprzez minimalizację średniego błędu kwadratowego (Bendat i Piersol 1971).



Rys. 4.169 Przebieg czasowy przyspieszeń końca złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 1,75 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 1 kg).



Rys. 4.170 Transformata Fouriera dla złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 1,75 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 1 kg).



Rys. 4.171 Przebieg czasowy przyspieszeń (po odfiltrowaniu w zakresie pierwszej częstotliwości drgań) złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 1,75 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 1 kg).



Rys. 4.172 Przebieg czasowy przyspieszeń (po odfiltrowaniu w zakresie drugiej częstotliwości drgań) złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 1,75 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 1 kg).



Rys. 4.173 Przebieg czasowy przyspieszeń końca złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 1,75 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 2,5 kg).



Rys. 4.174 Transformata Fouriera dla złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 1,75 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 2,5 kg).



Rys. 4.175 Przebieg czasowy przyspieszeń (po odfiltrowaniu w zakresie pierwszej częstotliwości drgań) złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 1,75 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 2,5 kg).



Rys. 4.176 Przebieg czasowy przyspieszeń (po odfiltrowaniu w zakresie drugiej częstotliwości drgań) złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 1,75 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 2,5 kg).



Rys. 4.177 Przebieg czasowy przyspieszeń końca złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 1,75 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 3,5 kg).



Rys. 4.178 Transformata Fouriera dla złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 1,75 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 3,5 kg).



Rys. 4.179 Przebieg czasowy przyspieszeń (po odfiltrowaniu w zakresie pierwszej częstotliwości drgań) złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 1,75 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 3,5 kg).



Rys. 4.180 Przebieg czasowy przyspieszeń (po odfiltrowaniu w zakresie drugiej częstotliwości drgań) złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 1,75 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 3,5 kg).



Rys. 4.181 Przebieg czasowy przyspieszeń końca złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 1,75 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 5 kg).



Rys. 4.182 Transformata Fouriera dla złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 1,75 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 5 kg).



Rys. 4.183 Przebieg czasowy przyspieszeń (po odfiltrowaniu w zakresie pierwszej częstotliwości drgań) złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 1,75 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 5 kg).



Rys. 4.184 Przebieg czasowy przyspieszeń (po odtiltrowaniu w zakresie drugiej częstotliwości drgań) złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 1,75 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 5 kg).



Rys. 4.185 Przebieg czasowy przyspieszeń końca złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 1,75 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 6 kg).



Rys. 4.186 Transformata Fouriera dla złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 1,75 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 6 kg).



Rys. 4.187 Przebieg czasowy przyspieszeń (po odfiltrowaniu w zakresie pierwszej częstotliwości drgań) złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 1,75 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 6 kg).



Rys. 4.188 Przebieg czasowy przyspieszeń (po odfiltrowaniu w zakresie drugiej częstotliwości drgań) złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 1,75 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 6 kg).

Dodatkowe obciążenie -	Częstotliwość drgań poprzecznych	
masa odważnika	[Hz]	
[kg]	Pierwsza postać drgań	Druga postać drgań
brak	8,20	38,28
1,0	5,60	38,50
2,5	4,28	39,22
3,5	3,70	40,20
5,0	3,27	36,12
6,0	3,00	36,23

Tab. 4.18 Częstotliwości drgań poprzecznych złożonej aluminiowej belki wspornikowej.



Rys. 4.189 Wartości częstotliwości drgań odpowiadające pierwszej postaci drgań analizowanych belek wspornikowych z uwzględnieniem dodatkowego obciążenia.



Rys. 4.190 Wartości częstotliwości drgań odpowiadające drugiej postaci drgań analizowych belek wspornikowych z uwzględnieniem dodatkowego obciążenia.

W wyniku przeprowadzonych badań zaobserwowano, że przyłożenie dodatkowego obciążenia w postaci odważników o różnych masach prowadzi do istotnego spadku wartości podstawowej częstotliwości drgań złożonej belki wspornikowej (patrz Tab. 4.18). W przypadku pierwszej postaci i zamocowania odważnika o masie 6 kg zaobserwowano przesunięcie podstawowej częstotliwości w kierunku pasm o niższej wartości o 63% w porównaniu z belką nieobciążoną. Z kolei, wartości średnie częstotliwości drgań odpowiadające drugiej postaci drgań własnych utrzymują się na podobnym poziomie wahając się pomiędzy 36,12 a 40,20 Hz. Jednocześnie Rys. 4.189 i 4.190 wskazuje na przesunięcie podstawowej częstotliwości drgań w kierunku pasm o niższej wartości w przypadku złożonej belki z warstwą polimeru o grubości 1,75 mm w porównaniu z belką pojedynczą. Największe zaobserwowane przesunięcie wartości częstotliwości odpowiadającej pierwszej postaci drgań wyniosło 63%, podczas gdy w przypadku drugiej postaci drgań równe było 34%.

W celu określenia efektywności zastosowania warstwy polimeru do redukcji drgań aluminiowych belek wspornikowych wyznaczono, zgodnie z równaniem (4.3) wartości liczb tłumienia (por. załącznik nr 4). W Tab. 4.19 przedstawiono wartości średnie z sześciu pomiarów tego parametru dynamicznego dla przebiegów czasowych przyspieszeń odpowiadających pierwszej oraz drugiej postaci drgań belek wspornikowych. Jednocześnie, na Rys. 4.191 i 4.192 przedstawiono porównanie wartości liczb tłumienia dla analizowanych belek (bez oraz z warstwą polimeru).

Dodatkowe obciążenie -	Liczba tłumienia	
masa odważnika	[%]	
[kg]	Pierwsza postać drgań	Druga postać drgań
brak	0,98	1,30
1,0	1,06	1,39
2,5	0,89	1,41
3,5	0,94	2,77
5,0	0,88	2,65
6,0	0,92	1,91

 Tab. 4.19 Liczby tłumienia dwóch pierwszych częstotliwości drgań poprzecznych złożonej belki wspornikowej.



Rys. 4.191 Liczby tłumienia dla pierwszej częstotliwości drgań analizowanych belek wspornikowych z uwzględnieniem dodatkowego obciążenia.



Rys. 4.192 Liczby tłumienia dla drugiej częstotliwości drgań analizowanych belek wspornikowych z uwzględnieniem dodatkowego obciążenia.

Z Tab. 4.19 można zaobserwować, że wyznaczone średnie wartości liczby tłumienia złożonej belki wspornikowej wahają się pomiędzy 0,88 a 1,06% w przypadku

pierwszej postaci drgań oraz pomiędzy 1,30 a 2,77 % w przypadku drugiej postaci drgań (por. załącznik nr 6). Rys. 4.191 i 4.192 wskazują na znaczny wzrost liczb tłumienia tych belek w stosunku do pojedynczego płaskownika bez warstwy polimeru. Największy wzrost (o 476%) liczby tłumienia pierwszej postaci drgań odnotowano w przypadku belki niobciążonej, podczas gdy najmniejszy (o 76%) w przypadku zamocowania odważnika o masie 5 kg. Największy wzrost (o 1525%) liczby tłumienia drugiej postaci drgań odnotowano w przypadku belki nieobciążonej, podczas gdy najmniejszy (o 96%) w przypadku zamocowania odważnika o masie 1 kg.

4.3.6 WYNIKI BADAN DLA ZŁOŻONEJ BELKI WSPORNIKOWEJ Z WARSTWĄ POLIMERU O GRUBOŚCI 3,1 MM

Na Rys. 4.193 przedstawiono przebieg czasowy przyspieszeń uzyskany dla belki wspornikowej złożonej z dwóch aluminiowych płaskowników sklejonych warstwą polimeru o grubości 3,1 mm. Dla przebiegu czasowego wykonano szybką transformatę Fouriera (patrz Rys. 4.194), która ujawniła dwie dominujące częstotliwości drgań własnych o wartościach 8 i 35,9 Hz. Na Rys. 4.195 i 4.196 przedstawiono przebiegi czasowe przyspieszeń po odfiltrowaniu w zakresie pierwszej i drugiej częstotliwości drgań analizowanej belki.



Rys. 4.193 Przebieg czasowy przyspieszeń końca złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 3,1 mm).



Rys. 4.194 Transformata Fouriera dla złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 3,1 mm).



Rys. 4.195 Przebieg czasowy przyspieszeń (po odfiltrowaniu w zakresie pierwszej częstotliwości drgań) złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 3,1 mm).



Rys. 4.196 Przebieg czasowy przyspieszeń (po odfiltrowaniu w zakresie drugiej częstotliwości drgań) złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 3,1 mm).

Dla analizowanej belki wspornikowej wartości średnie liczb tłumienia z sześciu powtórzeń wyniosły: 1,31% i 1,11%, odpowiednio dla pierwszej i drugiej częstotliwości (zob. Tab. Z.7.1 w załączniku nr 7).

Wyniki w postaci przebiegów czasowych przyspieszeń, transformat Fouriera oraz przebiegów czasowych po odfiltrowaniu w zakresie ujawnionych częstotliwości drgań otrzymane dla złożonej belki wspornikowej, dodatkowo obciążonej odważnikami o różnych masach, przedstawiono na kolejnych rysunkach:

- Rys. 4.197–4.200 odważnik o masie 1 kg;
- Rys. 4.201–4.204 odważnik o masie 2,5 kg;
- Rys. 4.205–4.208 odważnik o masie 3,5 kg;
- Rys. 4.209–4.212 odważnik o masie 5 kg;
- Rys. 4.213–4.218 odważnik o masie 6 kg.

Dodatkowo, wartości średnie wszystkich otrzymanych częstotliwości drgań własnych wyznaczone dla złożonej belki wspornikowej, zestawiono w Tab. 4.20 (por. załącznik nr 7). Jednocześnie na Rys. 4.217 i 4.218 przedstawiono porównanie wartości częstotliwości odpowiadające pierwszej i drugiej postaci drgań belek wspornikowych (bez oraz z warstwą polimeru) wraz z funkcjami aproksymującymi postaci $y = ax^b$, dla których parametry *a* i *b* wyznaczono poprzez minimalizację średniego błędu kwadratowego (Bendat i Piersol 1971).



Rys. 4.197 Przebieg czasowy przyspieszeń końca złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 3,1 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 1 kg).



Rys. 4.198 Transformata Fouriera dla złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 3,1 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 1 kg).



Rys. 4.199 Przebieg czasowy przyspieszeń (po odfiltrowaniu w zakresie pierwszej częstotliwości drgań) złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 3,1 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 1 kg).



Rys. 4.200 Przebieg czasowy przyspieszeń (po odfiltrowaniu w zakresie drugiej częstotliwości drgań) złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 3,1 mm)pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 1 kg).



Rys. 4.201 Przebieg czasowy przyspieszeń końca złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 3,1 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 2,5 kg).



Rys. 4.202 Transformata Fouriera dla złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 3,1 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 2,5 kg).



Rys. 4.203 Przebieg czasowy przyspieszeń (po odfiltrowaniu w zakresie pierwszej częstotliwości drgań) złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 3,1 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 2,5 kg).



Rys. 4.204 Przebieg czasowy przyspieszeń (po odfiltrowaniu w zakresie drugiej częstotliwości drgań) złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 3,1 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 2,5 kg).



Rys. 4.205 Przebieg czasowy przyspieszeń końca złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 3,1 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 3,5 kg).



Rys. 4.206 Transformata Fouriera dla złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 3,1 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 3,5 kg).



Rys. 4.207 Przebieg czasowy przyspieszeń (po odfiltrowaniu w zakresie pierwszej częstotliwości drgań) złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 3,1 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 3,5 kg).



Rys. 4.208 Przebieg czasowy przyspieszeń (po odfiltrowaniu w zakresie drugiej częstotliwości drgań) złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 3,1 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 3,5 kg).



Rys. 4.209 Przebieg czasowy przyspieszeń końca złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 3,1 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 5 kg).



Rys. 4.210 Transformata Fouriera dla złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 3,1 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 5 kg).



Rys. 4.211 Przebieg czasowy przyspieszeń (po odfiltrowaniu w zakresie pierwszej częstotliwości drgań) złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 3,1 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 5 kg).



Rys. 4.212 Przebieg czasowy przyspieszeń (po odfiltrowaniu w zakresie drugiej częstotliwości drgań) złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 3,1 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 5 kg).



Rys. 4.213 Przebieg czasowy przyspieszeń końca złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 3,1 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 6 kg).



Rys. 4.214 Transformata Fouriera dla złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 3,1 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 6 kg).



Rys. 4.215 Przebieg czasowy przyspieszeń (po odfiltrowaniu w zakresie pierwszej częstotliwości drgań) złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 3,1 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 6 kg).



Rys. 4.216 Przebieg czasowy przyspieszeń (po odfiltrowaniu w zakresie drugiej częstotliwości drgań) złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 3,1 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 6 kg).

Dodatkowe obciążenie -	Częstotliwość drgań poprzecznych	
masa odważnika	[Hz]	
[kg]	Pierwsza postać drgań	Druga postać drgań
brak	8,00	35,90
1,0	5,35	36,00
2,5	4,17	37,67
3,5	3,70	33,48
5,0	3,22	35,00
6,0	3,00	35,60

Tab. 4.20 Częstotliwości drgań poprzecznych złożonej belki wspornikowej.



Rys. 4.217 Wartości częstotliwości drgań odpowiadające pierwszej postaci drgań analizowanych belek wspornikowych z uwzględnieniem dodatkowego obciążenia.



Rys. 4.218 Wartości częstotliwości drgań odpowiadające drugiej postaci drgań analizowanych belek wspornikowych z uwzględnieniem dodatkowego obciążenia.

W wyniku przeprowadzonych badań zaobserwowano, że przyłożenie dodatkowego obciążenia w postaci odważników o różnych masach prowadzi do

istotnego spadku wartości podstawowej częstotliwości drgań złożonej belki wspornikowej (patrz Tab. 4.20). W przypadku pierwszej postaci i zamocowania odważnika o masie 6 kg zaobserwowano przesunięcie podstawowej częstotliwości w kierunku pasm o niższej wartości o 63% w porównaniu z belką nieobciążoną. Z kolei, wartości średnie częstotliwości drgań odpowiadające drugiej postaci drgań własnych utrzymują się na podobnym poziomie wahając się pomiędzy 35,00 a 37,67 Hz. Jednocześnie Rys. 4.217 i 4.218 wskazuje na przesunięcie podstawowej częstotliwości drgań w kierunku pasm o niższej wartości w przypadku złożonej belki z warstwą polimeru o grubości 3,1 mm w porównaniu z belką pojedynczą. Największe zaobserwowane przesunięcie wartości częstotliwości odpowiadającej pierwszej postaci drgań wyniosło 62%, podczas gdy w przypadku drugiej postaci drgań równe było 31%.

W celu określenia efektywności zastosowania warstwy polimeru do redukcji drgań aluminiowych belek wspornikowych wyznaczono, zgodnie z równaniem (4.3) wartości liczb tłumienia (por. załącznik nr 7). W Tab. 4.21 przedstawiono wartości średnie z sześciu pomiarów tego parametru dynamicznego dla przebiegów czasowych przyspieszeń odpowiadających pierwszej oraz drugiej postaci drgań belek wspornikowych. Jednocześnie, na Rys. 4.219 i 4.220 przedstawiono porównanie wartości liczb tłumienia dla analizowanych belek (bez oraz z warstwą polimeru).

Dodatkowe obciążenie - masa odważnika	Liczba tłumienia [%]	
[kg]	Pierwsza postać drgań	Druga postać drgań
brak	1,31	1,11
1,0	1,22	1,28
2,5	1,07	2,45
3,5	1,09	2,11
5,0	1,23	2,03
6,0	1,29	1,62

 Tab. 4.21 Liczby tłumienia dwóch pierwszych częstotliwości drgań poprzecznych złożonej belki wspornikowej.


Rys. 4.219 Liczby tłumienia dla pierwszej częstotliwości drgań analizowanych belek wspornikowych z uwzględnieniem dodatkowego obciążenia.



Rys. 4.220 Liczby tłumienia dla drugiej częstotliwości drgań analizowanych belek wspornikowych z uwzględnieniem dodatkowego obciążenia.

Z Tab. 4.21 można zaobserwować, że wyznaczone średnie wartości liczby tłumienia złożonej belki wspornikowej wahają się pomiędzy 1,07 a 1,31% w przypadku

pierwszej postaci drgań oraz pomiędzy 1,11 a 2,45% w przypadku drugiej postaci drgań (por. załącznik nr 7). Rys. 4.219 i 4.220 wskazują na znaczny wzrost liczb tłumienia tych belek w stosunku do pojedynczego płaskownika bez warstwy polimeru. Największy wzrost (o 671%) liczby tłumienia pierwszej postaci drgań odnotowano w przypadku belki nieobciążonej, podczas gdy najmniejszy (o 138%) w przypadku zamocowania odważnika o masie 2,5 kg. Największy wzrost (o 1288%) liczby tłumienia drugiej postaci drgań odnotowano w przypadku belki nieobciążonej, podczas gdy najmniejszy (o 80%) w przypadku zamocowania odważnika o masie 1 kg.

4.3.7 WYNIKI BADAŃ DLA ZŁOŻONEJ BELKI WSPORNIKOWEJ Z WARSTWĄ POLIMERU O GRUBOŚCI 5 MM

Na Rys. 4.221 przedstawiono przebieg czasowy przyspieszeń uzyskany dla belki wspornikowej złożonej z dwóch aluminiowych płaskowników sklejonych warstwą polimeru o grubości 5 mm, wzbudzanej do drgań poprzez uderzenie w środku jej rozpiętości młotkiem modalnym. Dla przebiegu czasowego wykonano szybką transformatę Fouriera (patrz Rys. 4.222), która ujawniła dwie dominujące częstotliwości drgań własnych o wartościach 7,55 i 34,10 Hz. Na Rys. 4.223 i 4.224 przedstawiono przebiegi czasowe przyspieszeń po odfiltrowaniu w zakresie pierwszej i drugiej częstotliwości drgań analizowanej belki.



Rys. 4.221 Przebieg czasowy przyspieszeń końca złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 5 mm).







Rys. 4.223 Przebieg czasowy przyspieszeń (po odfiltrowaniu w zakresie pierwszej częstotliwości drgań) złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 5 mm).



Rys. 4.224 Przebieg czasowy przyspieszeń (po odfiltrowaniu w zakresie drugiej częstotliwości drgań) złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 5 mm).

Dla analizowanej belki wspornikowej wartości średnie liczb tłumienia z sześciu powtórzeń wyniosły 1,01%, zarówno dla pierwszej i drugiej częstotliwości (zob. Tab. Z.8.1 w załączniku nr 8).

Wyniki w postaci przebiegów czasowych przyspieszeń, transformat Fouriera oraz przebiegów czasowych po odfiltrowaniu w zakresie ujawnionych częstotliwości drgań otrzymane dla złożonej belki wspornikowej, dodatkowo obciążonej odważnikami o różnych masach, przedstawiono na kolejnych rysunkach:

- Rys. 4.225–4.228 odważnik o masie 1 kg;
- Rys. 4.229–4.232 odważnik o masie 2,5 kg;
- Rys. 4.233–4.236 odważnik o masie 3,5 kg;
- Rys. 4.237–4.240 odważnik o masie 5 kg;
- Rys. 4.241–4.244 odważnik o masie 6 kg.

Dodatkowo, wartości średnie wszystkich otrzymanych częstotliwości drgań własnych wyznaczone dla złożonej belki wspornikowej, zestawiono w Tab. 4.22 (por. załącznik nr 8). Jednocześnie na Rys. 4.245 i 4.246 przedstawiono porównanie wartości częstotliwości odpowiadające pierwszej i drugiej postaci drgań belek wspornikowych (bez oraz z warstwą polimeru) wraz z funkcjami aproksymującymi postaci $y = ax^b$, dla których parametry *a* i *b* wyznaczono poprzez minimalizację średniego błędu kwadratowego (Bendat i Piersol 1971).



Rys. 4.225 Przebieg czasowy przyspieszeń końca złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 5 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 1 kg).



Rys. 4.226Transformata Fouriera dla złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 5 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 1 kg).



Rys. 4.227 Przebieg czasowy przyspieszeń (po odfiltrowaniu w zakresie pierwszej częstotliwości drgań) złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 5 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 1 kg).



Rys. 4.228 Przebieg czasowy przyspieszeń (po odfiltrowaniu w zakresie drugiej częstotliwości drgań) złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 5 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 1 kg).



Rys. 4.229 Przebieg czasowy przyspieszeń końca złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 5 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 2,5 kg).



Rys. 4.230 Transformata Fouriera dla złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 5 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 2,5 kg).



Rys. 4.231 Przebieg czasowy przyspieszeń (po odfiltrowaniu w zakresie pierwszej częstotliwości drgań) złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 5 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 2,5 kg).



Rys. 4.232 Przebieg czasowy przyspieszeń (po odfiltrowaniu w zakresie drugiej częstotliwości drgań) złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 5 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 2,5 kg).



Rys. 4.233 Przebieg czasowy przyspieszeń końca złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 5 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 3,5 kg).



Rys. 4.234 Transformata Fouriera dla złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 5 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 3,5 kg).



Rys. 4.235 Przebieg czasowy przyspieszeń (po odfiltrowaniu w zakresie pierwszej częstotliwości drgań) złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 5 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 3,5 kg).



Rys. 4.236 Przebieg czasowy przyspieszeń (po odfiltrowaniu w zakresie drugiej częstotliwości drgań) złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 5 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 3,5 kg).



Rys. 4.237 Przebieg czasowy przyspieszeń końca złozonej belki wspornikowej (grubość polimeru 5 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 5 kg).



Rys. 4.238 Transformata Fouriera dla złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 5 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 5 kg).



Rys. 4.239 Przebieg czasowy przyspieszeń (po odfiltrowaniu w zakresie pierwszej częstotliwości drgań) złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 5 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 5 kg).



Rys. 4.240 Przebieg czasowy przyspieszeń (po odfiltrowaniu w zakresie drugiej częstotliwości drgań) złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 5 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 5 kg).



Rys. 4.241 Przebieg czasowy przyspieszeń końca złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 5 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 6 kg).



Rys. 4.242 Transformata Fouriera dla złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 5 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 6 kg).



Rys. 4.243 Przebieg czasowy przyspieszeń (po odfiltrowaniu w zakresie pierwszej częstotliwości drgań) złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 5 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 6 kg).



Rys. 4.244 Przebieg czasowy przyspieszeń (po odfiltrowaniu w zakresie drugiej częstotliwości drgań) złożonej belki wspornikowej (grubość polimeru 5 mm) pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 6 kg).

Dodatkowe obciążenie -	Częstotliwość drgań poprzecznych		
masa odważnika	[Hz]		
[kg]	Pierwsza postać drgań Druga postać drgań		
brak	7,55	34,10	
1,0	5,10	34,20	
2,5	4,00	30,60	
3,5	3,50	31,90	
5,0	3,07	32,53	
6,0	2,80	32,08	

Tab. 4.22 Częstotliwości drgań poprzecznych złożonej belki wspornikowej.



Rys. 4.245 Wartości częstotliwości drgań odpowiadające pierwszej postaci drgań analizowanych belek wspornikowych z uwzględnieniem dodatkowego obciążenia.



Rys. 4.246 Wartości częstotliwości drgań odpowiadające drugiej postaci drgań analizowanych belek wspornikowych z uwzględnieniem dodatkowego obciążenia.

W wyniku przeprowadzonych badań zaobserwowano, że przyłożenie dodatkowego obciążenia w postaci odważników o różnych masach prowadzi do

istotnego spadku wartości podstawowej częstotliwości drgań złożonej belki wspornikowej (patrz Tab. 4.22). W przypadku pierwszej postaci i zamocowania odważnika o masie 6 kg zaobserwowano przesunięcie podstawowej częstotliwości w kierunku pasm o niższej wartości o 63% w porównaniu z belką nieobciążoną. Z kolei, wartości średnie częstotliwości drgań odpowiadające drugiej postaci drgań własnych utrzymują się na podobnym poziomie wahając się pomiędzy 30,60 a 34,20 Hz. Jednocześnie Rys. 4.245 i 4.246 wskazuje na przesunięcie podstawowej częstotliwości drgań w kierunku pasm o niższej wartości w przypadku złożonej belki z warstwą polimeru o grubości 5 mm w porównaniu z belką pojedynczą. Największe zaobserwowane przesunięcie wartości częstotliwości odpowiadającej pierwszej postaci drgań wyniosło 60%, podczas gdy w przypadku drugiej postaci drgań równe było 21%.

W celu określenia efektywności zastosowania warstwy polimeru do redukcji drgań aluminiowych belek wspornikowych wyznaczono, zgodnie z równaniem (4.3) wartości liczb tłumienia (por. załącznik nr 8). W Tab. 4.23 przedstawiono wartości średnie z sześciu pomiarów tego parametru dynamicznego dla przebiegów czasowych przyspieszeń odpowiadających pierwszej oraz drugiej postaci drgań belek wspornikowych. Jednocześnie, na Rys. 4.247 i 4.248 przedstawiono porównanie wartości liczb tłumienia dla analizowanych belek (bez oraz z warstwą polimeru).

Dodatkowe obciążenie -	Liczba t	łumienia %]
[kg]	Pierwsza postać drgań	Druga postać drgań
brak	1,01	1,01
1,0	1,29	1,06
2,5	1,31	2,27
3,5	1,31	1,68
5,0	1,65	1,48
6,0	1,49	1,17

 Tab. 4.23 Liczby tłumienia dwóch pierwszych częstotliwości drgań poprzecznych złożonej belki wspornikowej.



Rys. 4.247 Liczby tłumienia dla pierwszej częstotliwości drgań analizowanych belek wspornikowych z uwzględnieniem dodatkowego obciążenia.



Rys. 4.248 Liczby tłumienia dla drugiej częstotliwości drgań analizowanych belek wspornikowych z uwzględnieniem dodatkowego obciążenia.

Z Tab. 4.23 można zaobserwować, że wyznaczone średnie wartości liczby tłumienia złożonej belki wspornikowej wahają się pomiędzy 1,01 a 1,65% w przypadku

pierwszej postaci drgań oraz pomiędzy 1,01 a 2,27% w przypadku drugiej postaci drgań (por. załącznik nr 8). Rys. 4.247 i 4.248 wskazują na znaczny wzrost liczb tłumienia tych belek w stosunku do pojedynczego płaskownika bez warstwy polimeru (Lasowicz i in. 2015b). Największy wzrost (o 684%) liczby tłumienia pierwszej postaci drgań odnotowano w przypadku belki dodatkowo obciążonej odważnikiem o masie 6 kg, podczas gdy najmniejszy (o 191%) w przypadku zamocowania odważnika o masie 2,5 kg. Największy wzrost (o 1163%) liczby tłumienia drugiej postaci drgań odnotowano w przypadku belki nieobciążonej, podczas gdy najmniejszy (o 49%) w przypadku zamocowania odważnika o masie 1 kg.

4.4 ETAP II – ANALIZA NUMERYCZNA

Drugim etapem rozważań było przeprowadzenie modalnej analizy numerycznej dla analizowanych w rozdziale 4.3 belek wspornikowych. W tym celu utworzono, w programie komercyjnym MSC Marc wykorzystującym MES, sześć modeli numerycznych. Pierwszy z nich przedstawiał pojedynczą aluminiową belkę wspornikową, zaś kolejnych pięć modeli odzwierciedlało złożoną aluminiową belkę wspornikową sklejoną warstwą polimeru o różnej grubości. Modele numeryczne zbudowano ze standardowych ośmiowęzłowych elementów bryłowych (sześć stopni swobody w każdym węźle). Model pojedynczej aluminiowej belki wspornikowej oraz model złożonej belki sklejonej warstwą polimeru o grubości 5 mm przedstawiono odpowiednio na Rys. 4.249 i 4.250.



Rys. 4.249 Model numeryczny pojedynczej aluminiowej belki wspornikowej.



Rys. 4.250 Model numeryczny złożonej belki wspornikowej z warstwą polimeru o grubości 5 mm.

Właściwości materiałowe aluminium uwzględnione w analizie numerycznej były zgodne z parametrami przedstawionymi w Tab. 4.1. Jednocześnie, polimer zdefiniowano w programie MSC Marc jako materiał Mooneya-Rivlina, którego parametry zestawiono w Tab. 3.2.

4.4.1 WYNIKI ANALIZY MODALNEJ DLA POJEDYNCZEJ ALUMINIOWEJ BELKI WSPORNIKOWEJ

Na Rys. 4.251 i 4.252 przedstawiono dwie pierwsze poprzeczne postaci drgań własnych pojedynczej aluminiowej belki wspornikowej. Wartości częstotliwości drgań własnych nieobciążonej aluminiowej belki wspornikowej wyniosły: 4,39 i 26,8 Hz, odpowiednio dla pierwszej jak i drugiej postaci drgań własnych.







Rys. 4.252 Druga postać poprzeczna drgań własnych pojedynczej aluminiowej belki wspornikowej.

Wyznaczone z badań eksperymentalnych (zob. Tab. 4.12) i z analizy numerycznej wartości częstotliwości drgań różnią się nieznacznie. W przypadku pierwszej poprzecznej postaci drgań własnych różnica ta wyniosła 9%. W przypadku drugiej poprzecznej postaci drgań uzyskano dokładnie tą samą wartość częstotliwości jak w badaniach eksperymentalnych. Zgodność ta potwierdza poprawność wygenerowanego modelu numerycznego.

4.4.2 WYNIKI ANALIZY MODALNEJ DLA ZŁOŻONEJ BELKI WSPORNIKOWEJ Z WARSTWĄ POLIMERU

Na Rys. 4.253 i 4.254 przedstawiono dwie pierwsze poprzeczne postaci drgań własnych złożonej belki wspornikowej z warstwą polimeru o grubości 5 mm. Z kolei, w Tab. 4.24 zestawiono wartości częstotliwości drgań własnych otrzymane dla niobcążonej złożonej belki wspornikowej z warstwą polimeru o różnej grubości (zob. Lasowicz i Jankowski 2017a, 2017b)



Rys. 4.253 Pierwsza postać poprzeczna drgań własnych złożonej belki wspornikowej z warstwą polimeru.



Rys. 4.254 Druga postać poprzeczna drgań własnych złożonej belki wspornikowej z warstwą polimeru.

Grubość polimeru	Częstotliwość drgań [Hz]	
	Pierwsza postać drgań	Druga postać drgań
0,5	8,40	38,20
1,2	8,28	36,11
1,75	8,08	34,48
3,1	7,79	33,00
5	7,58	32,09

Tab. 4.24 Wartości częstotliwości odpowiadające pierwszej i drugiej postaci drgań własnych dla złożonej
belki z warstwą polimeru o różnej grubości.

Porównując wartości częstotliwości drgań przedstawione w Tab. 4.24 z wartościami otrzymanymi z badań eksperymentalnych (zob. Tab. 4.14, 4.16, 4.18,

4.20, 4.22) można zauważyć nieznaczne różnice. W przypadku pierwszej poprzecznej postaci drgań złożonej belki różnica ta wyniosła maksymalnie 9% (dla grubość polimeru 0,5 mm). W przypadku drugiej poprzecznej postaci drgań maksymalna różnica osiągnęła wartość 10% (dla grubości polimeru 1,2 i 1,75 mm). Zgodność ta potwierdza poprawność wygenerowanych modeli numerycznych, w tym zastosowanie modelu Mooneya-Rivlina do analizy polimeru.

5 BADANIA FRAGMENTU TYMCZASOWEJ TRYBUNY STALOWEJ

5.1 BADANIA EKSPERYMENTALNE

5.1.1 PRZEDMIOT BADAŃ

Przedmiotem badań eksperymentalnych opisanych w niniejszym rozdziale był powtarzalny sektor trybuny stalowej, tymczasowej wznoszonej za pomocą typowego systemu rusztowań używanych w Polsce. Całkowita długość, szerokość i wysokość analizowanej konstrukcji (zob. Fot. 5.1 i 5.2) wynosiła odpowiednio: 2,1 m; 2,7 m i 2,42 m.

Trybunę wykonano z elementów prętowych o przekrojach rurowych o średnicy 42,3 mm. Długość najdłuższego elementu wynosiła 2,42 m. Analizowana konstrukcja przeznaczona była dla dwunastu osób siedzących. Siedzenie zapewniały widzom drewniane ławki o długości 2,1 m i szerokości 0,3 m. Podesty wykonano z powszechnie stosowanych krat pomostowych. Z uwagi na bezpieczeństwo podczas prowadzonych badań, ciężar widzów zasymulowano bloczkami betonowymi (szacunkowo przyjęta masa jednej osoby wynosiła 100 kg). Sposób obciążenia konstrukcji widzami przedstawiono na Fot. 5.3 i 5.4.



Fot. 5.1 Pusta tymczasowa trybuna stalowa (widok z przodu).



Fot. 5.2 Pusta tymczasowa trybuna stalowa (widok z tyłu).



Fot. 5.3 Obciążona tymczasowa trybuna stalowa (widok z boku).



Fot. 5.4 Obciążona tymczasowa trybuna stalowa (widok z przodu).

Badania eksperymentalne podzielono na dwa etapy. W pierwszym z nich wzbudzano konstrukcję do drgań poprzez poziome przemieszczenie końca najwyższego słupka w kierunku podłużnym Y (lewo-prawo) oraz poprzecznym X (przód-tył), rejestrując sygnał aż do momentu wytłumienia drgań. Głównym celem tych badań było określenie dominujących częstotliwości drgań własnych oraz liczby tłumienia drgań dla tych kierunków (zob. Ellis i in. 2000). Wykonano szereg pomiarów wykorzystując system pomiarowy VIMEA VE 16BGA wraz z czterema czujnikami przyspieszeń. Czujniki te zamocowano na różnych wysokościach do słupków konstrukcji (patrz Fot. 5.3). Na Rys. 5.1 i 5.2 przedstawiono reprezentatywne wyniki w postaci pomierzonych przebiegów czasowych przyspieszeń na kierunku podłużnym Y analizowanej konstrukcji (pustej oraz obciążonej). Z kolei, przebiegi czasowe przyspieszeń tymczasowej trybuny stalowej odpowiadające poprzecznej postaci drgań przedstawiono na Rys. 5.3 i 5.4 (por. Lasowicz i Jankowski 2015).



Rys. 5.1 Przebieg czasowy przyspieszeń pustej trybuny stalowej – kierunek podłużny Y.



Rys. 5.2 Przebieg czasowy przyspieszeń obciążonej trybuny stalowej – kierunek podłużny Y.



Rys. 5.3 Przebieg czasowy przyspieszeń pustej trybuny stalowej – kierunek poprzeczny X.



Rys. 5.4 Przebieg czasowy przyspieszeń obciążonej trybuny stalowej – kierunek poprzeczny X.

Na podstawie otrzymanych przebiegów czasowych wyznaczono częstotliwości drgań własnych pustej oraz obciążonej trybuny przekształcając zarejestrowany sygnał do dziedziny częstotliwości za pomocą szybkiej transformaty Fouriera. Na Rys. 5.5 i 5.6 przedstawiono wykresy transformaty Fouriera dla kierunku podłużnego Y, dla pustej i obciążonej trybuny. Z kolei, na Rys. 5.7 i 5.8 pokazano analogiczne wykresy dla kierunku poprzecznego X. Dodatkowo, wszystkie otrzymane wartości częstotliwości drgań zestawiono w Tab. 5.1.



Rys. 5.5 Transformata Fouriera dla pustej trybuny stalowej – kierunek podłużny Y.



Rys. 5.6 Transformata Fouriera dla obciążonej trybuny stalowej – kierunek podłużny Y.



Rys. 5.7 Transformata Fouriera dla pustej trybuny stalowej – kierunek poprzeczny X.





Postać drgań	Częstotl	wość drgań Hz]	
własnych	Pusta trybuna stalowa	Obciążona trybuna stalowa	
Podłużna Y (lewo-prawo)	4,62	2,38	
Poprzeczna X (przód-tył)	6,90	2,60	

Tab. 5.1 Częstotliwości drgań podłużnych i poprzecznych trybuny stalowej (pustej i obciążonej tłumem).

Uzyskane wyniki pokazują, że dodatkowa masa powoduje znaczne przesunięcie częstotliwości drgań analizowanej tymczasowej trybuny stalowej w kierunku pasma o niższych wartościach (zob. także Majewska i Jankowski 2012, Lasowicz i Jankowski 2014). W przypadku podłużnej postaci drgań, wartość częstotliwości odpowiadająca tej postaci uległa redukcji o 48%, podczas gdy w przypadku poprzecznej postaci spadek ten wyniósł 62%. Warto jednocześnie podkreślić iż, wartości częstotliwości drgań podłużnych wyznaczone eksperymentalnie osiągają wartości zbliżone do sugerowanych minimalnych wartości, a w przypadku konstrukcji obciążonej są one nieakceptowalne (zob. rozdział 2.3).

W Tab. 5.2 przedstawiono wyznaczone, na podstawie równania (4.3) (patrz Rozdział 4), wartości liczb tłumienia drgań poprzecznych i podłużnych dla pustej i obciążonej tymczasowej trybuny stalowej. Wyniki zestawione w tabeli pokazują, iż w przypadku obciążonej trybuny tymczasowej otrzymano wyższe wartości liczb tłumienia w porównaniu z pustą konstrukcją. Liczba tłumienia wyznaczona dla częstotliwości odpowiadającej podłużnej postaci drgań wzrosła o 75%, podczas gdy dla częstotliwości skorelowanej z poprzeczną postacią drgań wzrost ten wyniósł niespełna 17%.

	Liczba tłumienia		
Postać drgań	[%]		
własnych	Ducto trybuno etalowo	Obciążona trybuna	
	Fusta il youlla statowa	stalowa	
Podłużna Y	0.32	0.56	
(lewo-prawo)	0,32	0,50	
Poprzeczna X	0.18	0.21	
(przód tył)	0,18	0,21	

Tab. 5.2 Liczby tłumienia drgań podłużnych i poprzecznych trybuny stalowej (pustej i obciążonej).

W drugim etapie badań eksperymentalnych, zarejestrowano wartości maksymalnych przyspieszeń wywołane kołysaniem konstrukcji w kierunku podłużnym

Y przez jedną osobę stojącą na najwyższym poziomie. Głównym celem tego etapu badań było porównanie otrzymanych maksymalnych wartości przyspieszeń konstrukcji z wartościami granicznymi, zestawionymi w Tab. 2.3. Przebieg czasowy przyspieszeń, zarejestrowany przez czujnik zamocowany do najwyższego słupka, przedstawiono na Rys. 5.9. Zaobserwowana ekstremalna wartość przyspieszeń (około 11 m/s²), prawie trzykrotnie przekracza wartość graniczną (0,35*g* = 3,47 m/s²). Zgodnie z opisem w Tab. 2.3, tak wysokie wartości są niedopuszczalne i mogą wywołać panikę wśród osób przebywających na trybunie.



Rys. 5.9 Przebieg czasowy przyspieszeń pustej trybuny stalowej wywołany kołysaniem – kierunek podłużny Y.

5.1.2 BADANIA TRYBUNY ZE STĘŻENIEM RUROWYM

Jedną z najbardziej rozpowszechnionych metod redukcji drgań trybun jest zastosowanie odpowiedniego układu stężającego (Ji i Ellis 1997). Układ ten ma za zadanie zapewnić sztywność konstrukcji na odpowiednim poziomie zwiększając przy tym wartości częstotliwości drgań. W przypadku analizowanej konstrukcji tymczasowej trybuny stalowej, wzniesionej za pomocą systemu rusztowań, jako stężenie zastosowano typowy element systemowy o przekroju rurowym, o średnicy 4,2 mm i całkowitej długości 3,2 m. Trybunę wyposażoną w tego typu element stężający konstrukcję w kierunku podłużnym Y przedstawiono na Fot. 5.5.



Fot. 5.5 Tymczasowa trybuna stalowa wyposażona w rurowy element stężający.

W pierwszym etapie badań eksperymentalnych trybuny ze stężeniem rurowym, wyznaczono wartości częstotliwości drgań. Konstrukcję wzbudzano poprzez przemieszczenie poziome końca pionowego słupka w kierunku podłużnym Y, rejestrując sygnał aż do momentu wytłumienia drgań. Reprezentatywne przebiegi czasowe przyspieszeń uzyskane dla pustej oraz obciążonej tymczasowej trybuny stalowej przedstawiono na Rys. 5.10 i 5.11. Z kolei, na Rys. 5.12 i 5.13 pokazano transformaty Fouriera dla obu przypadków. Dodatkowo, otrzymane wartości częstotliwości drgań zestawiono w Tab. 5.3.



Rys. 5.10 Przebieg czasowy przyspieszeń pustej trybuny stalowej ze stężeniem rurowym – kierunek podłużny Y.



Rys. 5.11 Przebieg czasowy przyspieszeń obciążonej trybuny stalowej ze stężeniem rurowym – kierunek podłużny Y.



Rys. 5.12 Transformata Fouriera dla pustej trybuny stalowej ze stężeniem rurowym – kierunek podłużny Y.



Rys. 5.13 Transformata Fouriera dla obciążonej trybuny stalowej ze stężeniem rurowym – kierunek podłużny Y.

	Częstotliwość drgań		
Postać drgań	[Hz]		
własnych	Pusta trybuna	Obciążona trybuna	
	stalowa	stalowa	
Podłużna Y (lewo-prawo)	5,50	3,12	

Tob 52	Crastatlinuadai	drach nodłuż	auch trubun	v stolowoj z	a stataniam r	urouum (r	motoi i o	haiażanai)	•
1 a	CZĘSIOIIIWOSCI	urgan pouruz	iycii u yduii	y statowej z		u10 w y 111 (L	Justerru	DCIazonel	۶.
	í.		J J		í.	2 VI		L J/	

Z Tab. 5.3 wynika, że dodatkowa masa w istotny sposób wpływa na częstotliwości drgań trybuny ze stężeniem rurowym. W przypadku obciążonej konstrukcji otrzymano wartość częstotliwości niższą o 43% w porównaniu z pustą konstrukcją. Porównując Tab. 5.3 z Tab. 5.1 zaobserwowano, iż zastosowanie rurowego elementu stężającego przyczyniło się do znacznego wzrostu sztywności konstrukcji skutkując przesunięciem częstotliwości odpowiadającej podłużnej postaci drgań w kierunku pasma o wyższych wartościach. Wartość częstotliwości wzrosła o 19% i 31%, odpowiednio dla pustej i obciążonej trybuny.

Na podstawie otrzymanych przebiegów czasowych przyspieszeń (Rys. 5.10 i 5.11) wyznaczono, zgodnie z równaniem (4.3), wartości liczb tłumienia drgań podłużnych dla pustej i obciążonej tymczasowej trybuny stalowej. Wyniki przestawiono w Tab. 5.4. Porównując Tab. 5.4 z Tab. 5.2 zaobserwowano wzrost liczby tłumienia w przypadku konstrukcji wyposażonej w rurowy element stężający. Wzrost ten wyniósł 69% w przypadku pustej oraz 75% w przypadku obciążonej tymczasowej trybuny stalowej.

	Liczt	Liczba tłumienia		
Postać drgań	[%]			
własnych	Pusta trybuna	Obciążona trybuna		
-	stalowa	stalowa		
Podłużna Y (lewo-prawo)	0,54	0,98		

Tab. 5.4 Liczby tłumienia drgań podłużnych trybuny stalowej ze stężeniem rurowym (pusteji obciążonej).

W kolejnym etapie rozważań wyznaczono maksymalne wartości przyspieszeń konstrukcji wywołane kołysaniem jeden osoby przebywającej na najwyższym pomoście. Wymuszenie następowało w kierunku podłużnym Y. Na Rys. 5.14 przedstawiono przebieg czasowy przyspieszeń tymczasowej trybuny stalowej odpowiadający tej sytuacji. Zaobserwowane wartości ekstremalnych przyspieszeń,

wynoszące nieco ponad 3 m/s², oznaczają nieakceptowalny poziom komfortu (zob. Tab. 2.3).



Rys. 5.14 Przebieg czasowy przyspieszeń pustej trybuny stalowej ze stężeniem rurowym wywołany kołysaniem – kierunek podłużny Y.

5.1.3 BADANIA TRYBUNY Z TŁUMIKIEM POLIMEROWYM JAKO ELEMENTEM STĘŻAJĄCYM

W podrozdziale 5.1.2 przedstawiono wyniki parametrów dynamicznych wyznaczonych dla tymczasowej trybuny stalowej wyposażonej w rurowy element stężający. Pomimo zapewnienia sztywności konstrukcji na odpowiednim poziomie, wyznaczone wartości przyspieszeń konstrukcji wywołane kołysaniem przekroczyły wartości dopuszczalne, pozwalające na komfortowe przebywanie widzów na rozpatrywanym obiekcie. W niniejszym rozdziale, analizie poddano zaproponowany element stężający składający się z dwóch kątowników stalowych o przekrojach 50x50x5 mm i całkowitej długości 3,2 m, sklejonych ze sobą warstwą polimeru o grubości 5 mm, którego właściwości materiałowe zestawiono w Tab. 3.1. Schematyczny szkic tego elementu (dalej nazywanego tłumikiem polimerowym) przedstawiono na Rys. 5.15. Zaproponowany rodzaj stężenia jest elementem, który ma za zadanie usztywnić konstrukcję na wymaganym poziomie i jednocześnie zwiększyć liczbę tłumienia drgań tymczasowej trybuny stalowej (zob. Lasowicz i Jankowski 2015a, 2016a, 2016c). Tłumik polimerowy zamocowano dokładnie w tym samym miejscu, co tradycyjne stężenie rurowe (patrz Fot. 5.6). Jednocześnie sposób jego zamocowania polegał na tym, że jeden z kątowników przytwierdzono do górnej części

trybuny, drugi zaś do dolnej części (zob. miejsca mocowania na Rys. 5.15). Taki sposób mocowania spowodował, iż, w wyniku działających obciążeń, w warstwie polimeru łączącej ze sobą oba kątowniki występowały naprężenia ścinające.



Rys. 5.15 Schemat tłumika polimerowego spełniającego rolę elementu stężającego konstrukcję trybuny.



Fot. 5.6 Tymczasowa trybuna stalowa wyposażona w tłumik polimerowy (widok z tyłu).

Przeprowadzono szereg pomiarów mających na celu wyznaczenie parametrów dynamicznych tymczasowej trybuny stalowej z tłumikiem polimerowym, takich jak: częstotliwość drgań oraz liczba tłumienia. Konstrukcję wzbudzano do drgań poprzez poziome przemieszczenie końca słupka w kierunku podłużnym Y, rejestrując sygnał aż do momentu wytłumienia drgań. Reprezentatywne przebiegi czasowe przyspieszeń, uzyskane dla pustej jak i obciążonej tymczasowej trybuny stalowej z tłumikiem polimerowym, przedstawiono na Rys. 5.16 i 5.17. Z kolei, na Rys. 5.18 i 5.19 pokazano transformaty Fouriera dla obu przypadków. Dodatkowo, otrzymane wartości częstotliwości drgań zestawiono w Tab. 5.5.



Rys. 5.16 Przebieg czasowy przyspieszeń pustej trybuny stalowej z tłumikiem polimerowym – kierunek podłużny Y.



Rys. 5.17 Przebieg czasowy przyspieszeń obciążonej trybuny stalowej z tłumikiem polimerowym – kierunek podłużny Y.



Rys. 5.18 Transformata Fouriera dla pustej trybuny stalowej z tłumikiem polimerowym – kierunek podłużny Y.



Rys. 5.19 Transformata Fouriera dla obciążonej trybuny stalowej z tłumikiem polimerowym – kierunek podłużny Y.

 Tab. 5.5 Częstotliwości drgań podłużnych pustej i obciążonej trybuny stalowej z tłumikiem polimerowym.

Postać drgań	Częstotliwość drgań [Hz]		
własnych	Pusta trybuna stalowa	Obciążona trybuna stalowa	
Podłużna Y (lewo-prawo)	5,88	3,38	

Z Tab. 5.5 wynika, że dodatkowa masa znacznie redukuje wartość częstotliwości drgań trybuny z tłumikiem polimerowym. W przypadku obciążonej konstrukcji otrzymano wartość niższą o 43% w porównaniu z pustą konstrukcją. Porównując

Tab. 5.5 z Tab. 5.3 i z Tab. 5.1 zaobserwowano, iż zastosowanie tłumika polimerowego przyczyniło się do wzrostu sztywności konstrukcji skutkując przesunięciem częstotliwości odpowiadającej podłużnej postaci drgań w kierunku pasma o wyższych wartościach. Wzrost ten wyniósł 6,9% i 8,3%, odpowiednio dla pustej i obciążonej trybuny porównując z konstrukcją wyposażoną w stężenie rurowe, oraz 27% i 42%, porównując z pustą i obciążoną konstrukcją niestężoną.

Na podstawie otrzymanych przebiegów czasowych przyspieszeń (Rys. 5.16 i 5.17) wyznaczono, zgodnie z równaniem (4.3), wartości liczb tłumienia drgań podłużnych dla pustej i obciążonej tymczasowej trybuny stalowej. Wyniki zestawiono w Tab. 5.6. Porównując Tab. 5.6 z Tab. 5.4 zaobserwowano znaczny wzrost liczby tłumienia w przypadku konstrukcji wyposażonej w tłumik polimerowy w porównaniu z trybuną ze stężeniem rurowym. Wzrost ten jest prawie dwukrotny w przypadku pustej oraz ponad trzykrotny w przypadku obciążonej tymczasowej trybuny stalowej. Z kolei, porównując Tab. 5.6 z Tab. 5.2 zaobserwowano, że zastosowanie tłumika polimerowego spowodowało wzrost liczby tłumienia aż o 228% i 445% (w porównaniu do trybuny bez stężenia), odpowiednio dla pustej i obciążonej tymczasowej trybuny stalowej.

Postać drgań	Liczba tłumienia [%]		
własnych	Pusta trybuna stalowa	Obciążona trybuna stalowa	
Podłużna Y (lewo-prawo)	1,05	3,05	

 Tab. 5.6 Liczby tłumienia drgań podłużnych pustej i obciążonej trybuny stalowej z tłumikiem polimerowym.

W kolejnym etapie rozważań, wyznaczono maksymalne wartości przyspieszeń konstrukcji wywołane kołysaniem jeden osoby przebywającej na najwyższym pomoście. Wymuszenie następowało w kierunku podłużnym Y. Na Rys. 5.20. przedstawiono pomierzony przebieg czasowy przyspieszeń odpowiadający tej sytuacji. Zaobserwowane wartości przyspieszeń, wynoszące około 1,3 m/s², oznaczają co prawda uciążliwy poziom komfortu (zob. Tab. 2.3) ale, co najważniejsze, są znacznie niższe od wartości przyspieszeń wyznaczonych dla konstrukcji bez stężenia (ośmiokrotnie mniejsze) jak i trybuny wyposażonej w tradycyjne stężenie rurowe (prawie dwukrotnie mniejsze).



Rys. 5.20 Przebieg czasowy przyspieszeń pustej trybuny stalowej z tłumikiem polimerowym wywołany kołysaniem – kierunek podłużny Y.

5.2 ANALIZA NUMERYCZNA FRAGMENTU TYMCZASOWEJ TRYBUNY STALOWEJ

Drugim etapem rozważań było przeprowadzenie analiz numerycznych, tj. analizy modalnej i dynamicznej, analizowanej tymczasowej konstrukcji trybuny stalowej. W tym celu utworzono, w programie komercyjnym MSC Marc, trzy modele numeryczne wykorzystując MES. Pierwszy z nich przedstawiał tymczasową trybunę stalową bez stężenia. Drugi model odzwierciedlał tę samą konstrukcję, którą dodatkowo usztywniono stężeniem o przekroju rurowym, podczas gdy w modelu trzecim konstrukcję wyposażono w tłumik polimerowy. Te trzy modele numeryczne przedstawiono odpowiednio na Rys. 5.21, 5.22 i 5.23. Modele te zbudowano ze standardowych elementów:

- dwuwęzłowych elementów belkowych (pionowe i poziome elementy rusztowania),
- czterowęzłowych elementów powłokowych (kraty pomostowe, ławki drewniane),
- ośmiowęzłowych elementów bryłowych (kątowniki oraz warstwa polimeru elementy tłumika polimerowego).

Warstwę polimeru zdefiniowano w programie MSC Marc jako materiał Mooneya-Rivlina, o parametrach opisanych w Tab. 3.2, które wstępnie zweryfikowano na podstawie analiz dla aluminiowych belek wspornikowych (rozdział 4).


Rys. 5.21 Model numeryczny trybuny stalowej bez stężenia.

MSCXSoftw



Rys. 5.22 Model numeryczny trybuny stalowej ze stężeniem rurowym.



Rys. 5.23 Model numeryczny trybuny stalowej z tłumikiem polimerowym.

5.2.1 ANALIZA MODALNA

W pierwszym etapie badań, przeprowadzono analizę modalną w celu weryfikacji utworzonych modeli numerycznych. Głównym celem analizy było wyznaczenie postaci drgań własnych oraz odpowiadających im wartości częstotliwości drgań.

5.2.1.1 WYNIKI DLA TRYBUNY BEZ STĘŻENIA

Na Rys. 5.24 i 5.25 przedstawiono dwie pierwsze postaci drgań własnych (podłużną Y i poprzeczną X) pustej jak i obciążonej tymczasowej trybuny stalowej bez stężenia. Z kolei, w Tab. 5.7 zestawiono wartości dominujących częstotliwości drgań konstrukcji odpowiadające tym postaciom. Porównując Tab. 5.7 z Tab. 5.1 można zauważyć, że różnica pomiędzy wartościami częstotliwości drgań uzyskanych z badań eksperymentalnych oraz z analizy numerycznej dla wszystkich przypadków jest mniejsza niż 10%. Na tej podstawie można stwierdzić, że stworzony model numeryczny relatywnie dobrze symuluje zachowanie się rzeczywistej konstrukcji i może być wykorzystywany do dalszych, bardziej zaawansowanych analiz numerycznych.



Rys. 5.24 Pierwsza podłużna postać drgań własnych trybuny stalowej bez stężenia.



Rys. 5.25 Pierwsza poprzeczna postać drgań własnych trybuny stalowej bez stężenia.

Tab. 5.7 Częstotliwości drgań poprzecznych i podłużnych trybuny stalowej bez stężenia (puste	j
i obciążonej).	

Postać drgań	Częstotliwość drgań [Hz]		
własnych	Pusta trybuna stalowa	Obciążona trybuna stalowa	
Podłużna Y (lewo-prawo)	5,07	2,57	
Poprzeczna X (przód-tył)	6,33	2,68	

5.2.1.2 WYNIKI DLA TRYBUNY ZE STĘŻENIEM RUROWYM

Na Rys. 5.26 i 5.27 przedstawiono podłużną postać drgań własnych pustej tymczasowej trybuny stalowej wyposażonej w stężenie rurowe uzyskaną w wyniku przeprowadzonej analizy modalnej. Dodatkowo, w Tab. 5.8 zestawiono wartości dominujących częstotliwości drgań podłużnych dla tej konstrukcji (pustej oraz obciążonej). Porównanie wyników zestawionych w Tab. 5.8 i 5.3 pokazuje zgodność otrzymanych wartości dominujących częstotliwości drgań podłużnych wyznaczonych z badań eksperymentalnych i z analizy numerycznej. W przypadku trybuny pustej i obciążonej różnica w uzyskanych wartościach częstotliwości jest mniejsza niż 8%, co potwierdza poprawność utworzonego modelu numerycznego.



Rys. 5.26 Pierwsza podłużna postać drgań własnych trybuny stalowej ze stężeniem rurowym (widok z boku).



Rys. 5.27 Pierwsza podłużna postać drgań własnych trybuny stalowej ze stężeniem rurowym (widok z przodu).

Tab. 5.8 Częstotliwości drgań podłużnych trybuny stalowej ze stężeniem rurowym (pustej i obciążonej).

	Częstotliwość drgań		
Postać drgań	[Hz]		
własnych	Pusta trybuna	Obciążona	
	stalowa	trybuna stalowa	
Podłużna Y	5.66	3 35	
(lewo-prawo)	5,00	5,55	

5.2.1.3 WYNIKI DLA TRYBUNY Z TŁUMIKIEM POLIMEROWYM

Na Rys. 5.28 i 5.29 przedstawiono pierwszą podłużną postać drgań własnych pustej tymczasowej trybuny stalowej wyposażonej w tłumik polimerowy. Dodatkowo, w Tab. 5.9 zestawiono wartości dominujących częstotliwości drgań podłużnych i poprzecznych dla tej konstrukcji (pustej oraz obciążonej). Porównując Tab. 5.9 z Tab. 5.5 można zauważyć, że różnica pomiędzy wartościami częstotliwości drgań uzyskanych z badań eksperymentach oraz z analizy numerycznej jest mniejsza niż 3%. Na tej podstawie można stwierdzić, że model numeryczny dobrze odzwierciedla parametry dynamiczne rzeczywistej konstrukcji i może być wykorzystywany do dalszych, zaawansowanych analiz numerycznych.



Rys. 5.28 Pierwsza podłużna postać drgań własnych trybuny stalowej z tłumikiem polimerowym (widok z boku).



Rys. 5.29 Pierwsza podłużna postać drgań własnych trybuny stalowej z tłumikiem polimerowym (widok z przodu).

Tab. 5.9 Częstotliwości drgań podłużnych trybuny stalowej z tłumikiem polimerowym (pustej
i obciążonej).

Postać drgań	Częstotliwość drgań [Hz]	
własnych	Pusta trybuna stalowa	Obciążona trybuna stalowa
Podłużna Y (lewo-prawo)	5,71	3,47

5.2.2 ANALIZA DYNAMICZNA

Kolejny etap rozważań poświęcono analizie dynamicznej, której głównym celem było wyznaczenie maksymalnych wartości przyspieszeń oraz przemieszczeń konstrukcji trybuny poddanej oddziaływaniom dynamicznym w postaci synchronicznych i powtarzających się podskoków widzów.

Dynamiczne równanie ruchu dla modelu dyskretnego konstrukcji trybuny o skończonej liczbie stopni swobody *n*, poddanej oddziaływaniu dynamicznemu przyjmuje postać (Chmielewski i Zembaty 1998):

$$\mathbf{M}\ddot{\mathbf{u}}(t) + \mathbf{C}\dot{\mathbf{u}}(t) + \mathbf{K}\mathbf{u}(t) = \mathbf{p}(t)$$
(5.1)

gdzie:

M, **C**, **K** – macierz mas, tłumienia i sztywności układu; $\ddot{\mathbf{u}}(t)$, $\dot{\mathbf{u}}(t)$, $\mathbf{u}(t)$ – wektor przyspieszeń, prędkości i przemieszczeń; $\mathbf{p}(t)$ – wektor sił zewnętrznych.

W modelu numerycznym przyjęto tłumienie Rayleigh'a zakładając, iż macierz tłumienia, **C**, układu jest proporcjonalna do macierzy mas, **M**, i sztywności, **K**, zgodnie ze wzorem (Clough i Penzien 1993, Hall 2006, Stein et al. 2004):

$$\mathbf{C} = a_0 \mathbf{M} + a_1 \mathbf{K} \tag{5.2}$$

$$a_0 = 4\pi\xi \frac{f_1 f_2}{f_1 + f_2} \tag{5.3}$$

$$a_1 = \frac{\xi}{\pi(f_1 + f_2)} \tag{5.4}$$

gdzie:

 ξ – liczba tłumienia;

 f_1, f_2 – dominujące częstotliwości drgań własnych konstrukcji.

Podczas analizy numerycznej, obciążenie przyłożono do konstrukcji na kierunku pionowym za pomocą sił skupionych opisanych szeregiem Fouriera zgodnie z równaniem (2.1) przy założeniu typowej częstotliwości podskoków równej 2 Hz (zob. Rys. 2.1). Siły te przyłożono w 12 miejscach przeznaczonych dla widzów przyjmując szacunkową masę jednej osoby równą 100 kg. Dodatkowo, 6% wyznaczonego obciążenia przyłożono na kierunku poziomym (podłużnym Y) zgodnie z normą PN-EN 1991-2: 2003. Całkowity czas przeprowadzonej analizy dynamicznej wyniósł 5 s, zaś

krok czasowy równy był 0,005 s. Na Rys. 5.30, 5.31 i 5.32 przedstawiono przebiegi czasowe przyspieszeń konstrukcji dla wszystkich modeli w węźle znajdującym się na najwyższym poziomie kraty pomostowej (kierunek podłużny Y). Z kolei, na Rys. 5.33, 5.34 i 5.35 pokazano analogiczne przebiegi czasowe przemieszczeń. Dodatkowo, wartości ekstremalnych przyspieszeń i przemieszczeń zestawiono w Tab. 5.10 (por. Lasowicz i Jankowski 2016b).



Rys. 5.30 Przebieg czasowy przyspieszeń trybuny stalowej bez stężenia wywołany podskokami widzów z częstotliwością 2 Hz – kierunek podłużny Y.



Rys. 5.31 Przebieg czasowy przyspieszeń trybuny stalowej ze stężeniem rurowym wywołany podskokami widzów z częstotliwością 2 Hz – kierunek podłużny Y.



Rys. 5.32 Przebieg czasowy przyspieszeń trybuny stalowej z tłumikiem polimerowym wywołany podskokami widzów z częstotliwością 2 Hz – kierunek podłużny Y.



Rys. 5.33 Przebieg czasowy przemieszczeń trybuny stalowej bez stężenia wywołany podskokami widzów z częstotliwością 2 Hz – kierunek podłużny Y.



Rys. 5.34 Przebieg czasowy przemieszczeń trybuny stalowej ze stężeniem rurowym wywołany podskokami widzów z częstotliwością 2 Hz – kierunek podłużny Y.



Rys. 5.35 Przebieg czasowy przemieszczeń trybuny stalowej z tłumikiem polimerowym wywołany podskokami widzów z częstotliwością 2 Hz – kierunek podłużny Y.

Tab. 5.10 Ekstremalne wartości	przyspieszeń i przemiesz	zczeń trybuny (kierunek Y)) wyznaczone
z analizy dynami	cznej dla analizowanych	h modeli numerycznych.	

Model trybuny	Przyspieszenie [m/s ²]	Przemieszczenie [mm]
Bez stężenia	8,914	17,28
Ze stężeniem rurowym	7,317	14,13
Z tłumikiem polimerowym	4,277	7,634

Zaobserwowane wartości przyspieszeń konstrukcji różnią się znacznie porównując różne modele numeryczne. W przypadku zastosowania tłumika polimerowego, wartość ekstremalna przyspieszeń jest dwukrotnie mniejsza w porównaniu z konstrukcją bez elementu stężającego. Porównując z kolei tą wartość z ekstremalnym przyspieszeniem uzyskanym dla konstrukcji wyposażonej w stężenie rurowe zaobserwowano jej spadek o 47%. Podobna sytuacja dotyczy przemieszczeń. Spadek ekstremalnej wartości przemieszczeń dla modelu z tłumikiem polimerowym wyniósł 56% w porównaniu z modelem trybuny bez stężenia oraz 46% w porównaniu z modelem konstrukcji ze stężeniem rurowym.

6 ANALIZA NUMERYCZNA WIELKOGABARYTOWEJ TYMCZASOWEJ TRYBUNY STALOWEJ

Po przeprowadzeniu szczegółowych badań eksperymentalnych i analiz numerycznych fragmentu tymczasowej trybuny stalowej, przystąpiono do wykonania kolejnej analizy numerycznej, której głównym celem było zbadanie zachowania się wielkogabarytowej konstrukcji trybuny wyposażonej w dwa różne typy elementów stężających, poddanej oddziaływaniom dynamicznym wywołanym zachowaniem widzów.

6.1 PRZEDMIOT ANALIZ

Przedmiotem analizy numerycznej opisanej w niniejszym rozdziale jest wielkogabarytowa tymczasowa trybuna stalowa, wznoszona za pomocą systemu rusztowań utworzona na wzór istniejącej konstrukcji używanej od kilku lat w okresie letnim (patrz Fot. 6.1 i 6.2). Całkowita długość, szerokość i wysokość analizowanej konstrukcji wynosi odpowiednio: 16,8 m; 10,8 m i 7,5 m. Trybunę wykonano z elementów składowych, szczegółowo opisanych w podrozdziale 5.1.1. Analizowana konstrukcja jest w stanie pomieścić około 300 osób siedzących.



Fot. 6.1 Tymczasowa trybuna stalowa (widok z boku).



Fot. 6.2 Tymczasowa trybuna stalowa (widok z przodu).

Dwa modele numeryczne tymczasowej trybuny stalowej wyposażonej w stężenia rurowe (zob. Rys. 6.1 i 6.2) i tłumiki polimerowe (zob. Rys. 6.3 i 6.4 utworzono w programie MSC MARC posługując się elementami:

- dwuwęzłowymi belkowymi (pionowe i poziome elementy rusztowania, stężenia rurowe),
- czterowęzłowymi elementami powłokowymi (kraty pomostowe, ławki drewniane, kątowniki – elementy tłumika polimerowego),

ośmiowęzłowymi elementami bryłowymi (warstwa polimeru łącząca dwa kątowniki – elementy tłumika polimerowego).



Rys. 6.1 Model numeryczny trybuny wyposażonej w stężenia rurowe (widok z boku).



Rys. 6.2 Model numeryczny trybuny wyposażonej w stężenia rurowe (widok z tyłu).



Rys. 6.3 Model numeryczny trybuny wyposażonej w tłumiki polimerowe (widok z boku).



Rys. 6.4 Model numeryczny trybuny wyposażonej w tłumiki polimerowy (widok z tyłu).

Gotowy model numeryczny konstrukcji wyposażonej w stężenia rurowe składał się z 25356 elementów belkowych oraz 5760 elementów powłokowych, podczas gdy model trybuny z tłumikami polimerowymi zbudowany został z 22516 elementów belkowych, 15680 elementów powłokowych oraz 2232 elementów bryłowych. Całkowita liczba węzłów wyniosła 28443 w przypadku pierwszego modelu oraz 41066 w przypadku drugiego. W modelu zadeklarowano odpowiednie właściwości mechaniczne poszczególnych materiałów zgodnie z Tabelą 6.1. Dodatkowo, parametry materiałowe analizowanego polimeru zestawiono w Tab. 3.1. Warstwę polimeru zdefiniowano w programie MSC Marc jako materiał Mooneya-Rivlina, o parametrach przedstawionych w Tab. 3.2, które zweryfikowano na podstawie analiz dla aluminiowych belek wspornikowych opisanych w Rozdziale 4.

Element konstrukcji	Materiał	Gęstość [kg/m ³]	Moduł sprężystości [GPa]
 pionowe i poziome elementy rusztowania, kraty pomostowe, stężenia rurowe, kątowniki (elementy tłumika polimerowego). 	stal	7850	210
• ławki	drewno	400	11
warstwa polimeru	polimer	1000	$6x10^{-3}$

Tab. 6.1 Zestawienie właściwości mechanicznych poszczególnych materiałów.

6.2 ANALIZA MODALNA

W pierwszym etapie wykonano analizę modalną w celu weryfikacji dokładności utworzonego modelu numerycznego tymczasowej trybuny stalowej wyposażonej w stężenia rurowe oraz tłumiki polimerowe. Głównym celem analizy było wyznaczenie postaci drgań własnych oraz odpowiadających im wartości częstotliwości drgań.

6.2.1 WYNIKI DLA TRYBUNY ZE STĘŻENIAMI RUROWYMI

Na Rys. 6.5 i 6.6 przedstawiono dwie pierwsze postacie drgań własnych (poprzeczną X i podłużną Y) jako wynik analizy dla tymczasowej trybuny stalowej odpowiednio pustej i obciążonej widzami przy pełnym wypełnieniu (przyjmując

szacunkową masę jednej osoby równą 100 kg), wyposażonej w stężenia rurowe. Jednocześnie, w Tab. 6.2 zestawiono wszytskie otrzymane wartości częstotliwości drgań.



Rys. 6.5 Pierwsza podłużna postać drgań własnych pustej trybuny ze stężeniami rurowymi.



Rys. 6.6 Pierwsza poprzeczna postać drgań własnych obciążonej trybuny ze stężeniami rurowymi.

Postać drgań	Częstotliwość drgań [Hz]		Częstotliwość drgań [Hz]	
wiasnych	Pusta trybuna	Obciążona trybuna		
Podłużna Y (lewo-prawo)	6,43	4,00		
Poprzeczna X (przód-tył)	12,82	7,48		

 Tab. 6.2 Częstotliwości drgań podłużnych i poprzecznych trybuny stalowej ze stężeniami rurowymi (pustej i obciążonej).

Uzyskane wyniki pokazują, że masa widzów znacznie redukuje wartości częstotliwości drgań tymczasowej trybuny stalowej. W przypadku podłużnej i poprzecznej postaci drgań spadek ten wyniósł odpowiednio 38 i 42%. Uzyskane wyniki pokazują, iż wartości częstotliwości otrzymane dla analizowanej konstrukcji są zbieżne z wartościami dla tego typu rzeczywistych obiektów (Littler 1996).

6.2.2 WYNIKI DLA TRYBUNY Z TŁUMIKAMI POLIMEROWYMI

Na Rys. 6.7 i 6.8 przedstawiono dwie pierwsze postacie drgań własnych (poprzeczną X i podłużną Y) jako wynik analizy modalnej dla tymczasowej trybuny stalowej odpowiednio pustej i obciążonej, wyposażonej w tłumiki polimerowe. Jednocześnie, w Tab. 6.3 zestawiono wszystkie otrzymane wartości częstotliwości drgań.



Rys. 6.7 Pierwsza podłużna postać drgań własnych pustej trybuny z tłumikami polimerowymi.



Rys. 6.8 Pierwsza poprzeczna postać drgań własnych obciążonej trybuny z tłumikami polimerowymi.

Postać drgań	Częstotliwość drgań [Hz]		Częstotliwość drgań [Hz]	
wiasnych	Pusta trybuna	Obciążona trybuna		
Podłużna Y (lewo-prawo)	7,00	4,55		
Poprzeczna X (przód-tył)	13,78	8,49		

 Tab. 6.3 Częstotliwości drgań podłużnych i poprzecznych trybuny stalowej z tłumikami polimerowymi (pustej i obciążonej).

Wyniki przedstawione w Tab. 6.3 potwierdzają, że masa widzów znacznie redukuje wartości częstotliwości drgań tymczasowej trybuny stalowej wyposażonej w tłumiki polimerowe. W przypadku podłużnej i poprzecznej postaci drgań spadek ten wyniósł odpowiednio 30 i 39%. Porównując Tab. 6.3 z Tab. 6.2 można stwierdzić, że otrzymane wartości częstotliwości drgań trybuny tymczasowej wyposażonej w dwa różne rodzaje elementów stężających, różnią się od siebie nieznacznie. W przypadku podłużnej postaci drgań trybuny tymczasowej różnica ta wyniosła odpowiednio 8 i 9%, odpowiednio dla pustej i obciążonej konstrukcji. Natomiast w przypadku poprzecznej postaci drgań pustej i obciążonej trybuny tymczasowej różnica ta była nieco większa i wyniosła odpowiednio 17 i 21%.

6.3 ANALIZA DYNAMICZNA

Kolejny etap rozważań poświęcono analizie dynamicznej, której głównym celem było wyznaczenie maksymalnych wartości przyspieszeń oraz przemieszczeń konstrukcji trybuny wyposażonej w dwa różne rodzaje elementów stężających (rurowe i tłumiki polimerowe) poddanej oddziaływaniom dynamicznym w postaci synchronicznych i powtarzających się podskoków widzów.

Podczas analizy numerycznej, obciążenie przyłożono do konstrukcji na kierunku pionowym za pomocą sił skupionych opisanych szeregiem Fouriera zgodnie z równaniem (2.1) przy założeniu typowej częstotliwości podskoków równej 2 Hz. Siły te przyłożono w miejscach przeznaczonych dla widzów. Dodatkowo, 6% wyznaczonego obciążenia przyłożono na kierunku poziomym (podłużnym Y) zgodnie z normą PN-EN 1991-2: 2003. Całkowity czas przeprowadzonej analizy dynamicznej wyniósł 5 s, zaś krok czasowy równy był 0,005 s. W wyniku przeprowadzonej analizy dynamicznej otrzymano przebiegi czasowe przyspieszeń i przemieszczeń, które odczytano w sześciu węzłach referencyjnych (patrz Rys. 6.9).



Rys. 6.9 Rozmieszczenie węzłów referencyjnych.

6.3.1 WYNIKI DLA TRYBUNY ZE STĘŻENIAMI RUROWYMI

Na Rys. 6.10–6.21 przedstawiono przebiegi czasowe przyspieszeń i przemieszczeń w rozpatrywanych węzłach konstrukcji tymczasowej trybuny stalowej wyposażonej w stężenia rurowe (kierunek podłużny Y). Jednocześnie wartości ekstremalnych przyspieszeń i przemieszczeń w analizowanych węzłach zestawiono w Tab. 6.4.



Rys. 6.10 Przebieg czasowy przyspieszeń trybuny stalowej ze stężeniami rurowymi wywołany podskokami widzów z częstotliwością 2 Hz – kierunek podłużny Y (węzeł 1).



Rys. 6.11 Przebieg czasowy przemieszczeń trybuny stalowej ze stężeniami rurowymi wywołany podskokami widzów z częstotliwością 2 Hz – kierunek podłużny Y (węzeł 1).



Rys. 6.12 Przebieg czasowy przyspieszeń trybuny stalowej ze stężeniami rurowymi wywołany podskokami widzów z częstotliwością 2 Hz – kierunek podłużny Y (węzeł 2).



Rys. 6.13 Przebieg czasowy przemieszczeń trybuny stalowej ze stężeniami rurowymi wywołany podskokami widzów z częstotliwością 2 Hz – kierunek podłużny Y (węzeł 2).



Rys. 6.14 Przebieg czasowy przyspieszeń trybuny stalowej ze stężeniami rurowymi wywołany podskokami widzów z częstotliwością 2 Hz – kierunek podłużny Y (węzeł 3).



Rys. 6.15 Przebieg czasowy przemieszczeń trybuny stalowej ze stężeniami rurowymi wywołany podskokami widzów z częstotliwością 2 Hz – kierunek podłużny Y (węzeł 3).



Rys. 6.16 Przebieg czasowy przyspieszeń trybuny stalowej ze stężeniami rurowymi wywołany podskokami widzów z częstotliwością 2 Hz – kierunek podłużny Y (węzeł 4).



Rys. 6.17 Przebieg czasowy przemieszczeń trybuny stalowej ze stężeniami rurowymi wywołany podskokami widzów z częstotliwością 2 Hz – kierunek podłużny Y (węzeł 4).



Rys. 6.18 Przebieg czasowy przyspieszeń trybuny stalowej ze stężeniami rurowymi wywołany podskokami widzów z częstotliwością 2 Hz – kierunek podłużny Y (węzeł 5).



Rys. 6.19 Przebieg czasowy przemieszczeń trybuny stalowej ze stężeniami rurowymi wywołany podskokami widzów z częstotliwością 2 Hz – kierunek podłużny Y (węzeł 5).



Rys. 6.20 Przebieg czasowy przyspieszeń trybuny stalowej ze stężeniami rurowymi wywołany podskokami widzów z częstotliwością 2 Hz – kierunek podłużny Y (węzeł 6).



Rys. 6.21 Przebieg czasowy przemieszczeń trybuny stalowej ze stężeniami rurowymi wywołany podskokami widzów z częstotliwością 2 Hz – kierunek podłużny Y (węzeł 6).

Tab. 6.4 Ekstremalne	wartości przyspieszeń i prze	mieszczeń (kierunek	Y) w węzłach re	eferencyjnych
	trybuny ze stęże	niami rurowymi.		

Nr węzła	Przyspieszenie	Przemieszczenie
referencyjnego	$[m/s^2]$	[mm]
1	3,42	3,83
2	3,65	4,24
3	3,07	3,53
4	3,41	3,82
5	3,63	4,22
6	3,07	3,51

6.3.2 WYNIKI DLA TRYBUNY Z TŁUMIKAMI POLIMEROWYMI

Na Rys. 6.22–6.33 przedstawiono przebiegi czasowe przyspieszeń i przemieszczeń w rozpatrywanych węzłach konstrukcji tymczasowej trybuny stalowej wyposażonej w tłumiki polimerowe (kierunek podłużny Y). Jednocześnie wartości ekstremalnych przyspieszeń i przemieszczeń w analizowanych węzłach zestawiono w Tab. 6.5.



Rys. 6.22 Przebieg czasowy przyspieszeń trybuny stalowej ze stężeniami rurowymi wywołany podskokami widzów z częstotliwością 2 Hz – kierunek podłużny Y (węzeł 1).



Rys. 6.23 Przebieg czasowy przemieszczeń trybuny stalowej ze stężeniami rurowymi wywołany podskokami widzów z częstotliwością 2 Hz – kierunek podłużny Y (węzeł 1).



Rys. 6.24 Przebieg czasowy przyspieszeń trybuny stalowej ze stężeniami rurowymi wywołany podskokami widzów z częstotliwością 2 Hz – kierunek podłużny Y (węzeł 2).



Rys. 6.25 Przebieg czasowy przemieszczeń trybuny stalowej ze stężeniami rurowymi wywołany podskokami widzów z częstotliwością 2 Hz – kierunek podłużny Y (węzeł 2).



Rys. 6.26 Przebieg czasowy przyspieszeń trybuny stalowej ze stężeniami rurowymi wywołany podskokami widzów z częstotliwością 2 Hz – kierunek podłużny Y (węzeł 3).



Rys. 6.27 Przebieg czasowy przemieszczeń trybuny stalowej ze stężeniami rurowymi wywołany podskokami widzów z częstotliwością 2 Hz – kierunek podłużny Y (węzeł 3).



Rys. 6.28 Przebieg czasowy przyspieszeń trybuny stalowej ze stężeniami rurowymi wywołany podskokami widzów z częstotliwością 2 Hz – kierunek podłużny Y (węzeł 4).



Rys. 6.29 Przebieg czasowy przemieszczeń trybuny stalowej ze stężeniami rurowymi wywołany podskokami widzów z częstotliwością 2 Hz – kierunek podłużny Y (węzeł 4).



Rys. 6.30 Przebieg czasowy przyspieszeń trybuny stalowej ze stężeniami rurowymi wywołany podskokami widzów z częstotliwością 2 Hz – kierunek podłużny Y (węzeł 5).



Rys. 6.31 Przebieg czasowy przemieszczeń trybuny stalowej ze stężeniami rurowymi wywołany podskokami widzów z częstotliwością 2 Hz – kierunek podłużny Y (węzeł 5).



Rys. 6.32 Przebieg czasowy przyspieszeń trybuny stalowej ze stężeniami rurowymi wywołany podskokami widzów z częstotliwością 2 Hz – kierunek podłużny Y (węzeł 6).



Rys. 6.33 Przebieg czasowy przemieszczeń trybuny stalowej ze stężeniami rurowymi wywołany podskokami widzów z częstotliwością 2 Hz – kierunek podłużny Y (węzeł 6).

Tab. 6.5 Ekstremalne wartości przyspieszeń i przemieszczeń (kierunek Y) w wybranych węzłach trybunyz tłumikami polimerowymi.

Nr	Przyspieszenie	Przemieszczenie
węzła	$[m/s^2]$	[mm]
1	1,09	1,83
2	1,12	2,23
3	0,96	1,88
4	1,10	1,84
5	1,11	2,18
6	0,92	1,82

Zaobserwowane wartości przyspieszeń konstrukcji różnią się znacznie porównując dwa modele numeryczne. W przypadku zastosowania tłumików polimerowych, wartość ekstremalna przyspieszeń jest nawet o 69% mniejsza w porównaniu z konstrukcją wyposażoną w stężenia rurowe (por. Tab. 6.5 z Tab. 6.4). Co więcej, spadek wartości ekstremalnej przyspieszeń powoduje znaczną poprawę poziomu komfortu widzów. Wartość ekstremalna przyspieszeń równe 3,65 m/s², którą uzyskano dla trybuny ze stężeniami rurowymi oznacza poziom komfortu wywołujący panikę (zob. Tab. 2.3). Z kolei, dla przypadku konstrukcji wyposażonej w tłumiki polimerowe wartość ekstremalna przyspieszeń wyniosła 1,12 m/s², co oznacza jedynie uciążliwy poziom komfortu (zob. Tab. 2.3). Znaczna różnica w odpowiedzi trybuny dotyczy również przemieszczeń. Spadek ekstremalnej wartości przemieszczeń dla modelu z tłumikami polimerowymi wyniósł aż 47% w porównaniu z modelem konstrukcji ze stężeniami rurowymi.

7 PODSUMOWANIE

W niniejszej dysertacji opisano wyniki kompleksowych badań dotyczących tymczasowych trybun metalowych poddanych oddziaływaniom dynamicznym wywołanym zachowaniem widzów, w których zastosowano tłumiki polimerowe jako elementy stężające i tłumiące drgania konstrukcji. Badania objęły testy eksperymentalne oraz zaawansowane analizy numeryczne.

7.1 WNIOSKI KOŃCOWE

W pierwszej części pracy przeprowadzono wstępne badania eksperymentalne i analizy numeryczne aluminiowych belek wspornikowych. Testom poddano pojedyncze elementy bez warstwy tłumiącej oraz belki z podklejoną od dołu warstwą polimeru. Elementy wzbudzane były do drgań poprzez przemieszczenie pionowe i zwolnienie ich swobodnego końca oraz uderzenie w środku ich rozpiętości młotkiem modalnym. Wyniki tych badań pokazały, że zastosowanie polimeru prowadzi do redukcji drgań aluminiowej belki wspornikowej (zaobserwowano kilkukrotny wzrost liczby tłumienia w porównaniu z pojedynczym płaskownikiem). Następnie, szczegółowo zaprezentowano badania pojedynczej aluminiowej belki wspornikowej oraz belki złożonej z dwóch aluminiowych płaskowników sklejonych warstwą polimeru o różnej grubości. Elementy wzbudzane były do drgań poprzez uderzenie w środku ich rozpiętości młotkiem modalnym. Uzyskane wyniki potwierdziły wnioski wysunięte w pierwszym etapie badań, iż zastosowanie polimeru prowadzi do znacznego wzrostu liczby tłumienia, a w konsekwencji do redukcji drgań aluminiowych belek wspornikowych. Zgodność wyników uzyskanych z badań eksperymentalnych i analiz numerycznych potwierdziła słuszność zastosowania modelu Mooneya-Rivlina do analizy polimeru.

W drugiej części pracy, przedstawiono wyniki badań eksperymentalnych i analiz numerycznych fragmentu tymczasowej trybuny metalowej wyposażonej w dwa różne elementy stężające poddanej oddziaływaniom dynamicznym wywołanym zachowaniem widzów. Wyniki badań porównano z konstrukcją trybuny, w której nie zastosowano elementów stężających. Pierwszy etap rozważań poświęcono na wyznaczenie dominujących częstotliwości drgań własnych konstrukcji pustej oraz wypełnionej widzami. Wyniki przeprowadzonych testów pokazały, że zastosowanie elementu sztywność analizowanej steżajacego zwieksza konstrukcji. Jednocześnie, zaobserwowano, że zamocowanie tłumika polimerowego wpływa nieznacznie na zmianę częstotliwości drgań trybuny w porównaniu z konstrukcją wyposażoną w typowy element stężający o przekroju rurowym, jednak jego zastosowanie znacznie zwiększa wartość liczby tłumienia drgań. Kolejny etap rozważań dotyczył testów dynamicznych, których głównym celem było wyznaczenie przebiegów czasowych odpowiedzi trybuny poddanej oddziaływaniom dynamicznym w postaci kołysania przez pojedynczą osobę (badania eksperymentalne) oraz w postaci synchronicznych i powtarzających się podskoków widzów (analiza numeryczna). Wyniki testów pokazały, iż w przypadku zastosowania tłumika polimerowego, wartości przyspieszeń i przemieszczeń odpowiedzi konstrukcji są znacznie mniejsze w porównaniu z konstrukcją wyposażoną w stężenie rurowe w stosunku do trybuny bez stężenia.

W ostatniej części pracy, przedstawiono wyniki analiz numerycznych konstrukcji wielkogabarytowej tymczasowej rzeczywistej trybuny stalowej wyposażonej w dwa różne typy elementów stężających. W pierwszym etapie rozważań przeprowadzono analizę modalną dla obu wariantów uwzględniając pustą i zapełnioną widzami konstrukcję, celem porównania postaci drgań własnych i odpowiadających im wartości częstotliwości. Wyniki pokazały, że zastosowanie tłumików polimerowych wpływa nieznacznie na zmianę częstotliwości drgań trybuny w porównaniu do konstrukcji wyposażonej w typowe elementy stężające o przekroju rurowym. Kolejny etap poświęcono analizie dynamicznej, której głównym celem było wyznaczenie przebiegów czasowych przyspieszeń i przemieszczeń konstrukcji trybuny poddanej oddziaływaniom dynamicznym w postaci synchronicznych i powtarzających się podskoków widzów. Wyniki analizy pokazały, iż w przypadku zastosowania tłumików polimerowych, wartości przyspieszeń odpowiedzi konstrukcji są znacznie mniejsze w porównaniu z konstrukcją wyposażoną w stężenia rurowe. Co więcej, spadek wartości ekstremalnej przyspieszeń powoduje znaczną poprawę poziomu komfortu widzów (zmiana z poziomu wywołującego panike na poziom uciążliwy). Podobna sytuacja dotyczy przemieszczeń. Jednocześnie bowiem, zaobserwowano także znaczny spadek wartości przemieszczeń dla modelu konstrukcji z tłumikami polimerowymi w porównaniu z modelem konstrukcji ze stężeniami o przekroju rurowym.

Wyniki badań eksperymentalnych oraz analiz numerycznych przedstawione w niniejszej dysertacji potwierdzają tezę podaną w rozdziale 1, iż zastosowanie tłumików polimerowych jako elementów stężających konstrukcję tymczasowej trybuny metalowej prowadzi do zwiększenia sztywności całego obiektu, a także wzrostu tłumienia drgań, co skutkuje znacznym zwiększeniem odporności dynamicznej konstrukcji. Wydaje się, zatem, iż zaproponowany w pracy element może być wykorzystywany jako efektywna metoda tłumienia drgań tymczasowych trybun metalowych poddanych oddziaływaniom dynamicznym wywołanym zachowaniem widzów.

7.2 ORYGINALNE ELEMENTY PRACY

W opinii autorki, do elementów oryginalnych pracy można zaliczyć:

• przeprowadzenie badań eksperymentalnych belek wspornikowych (pojedynczej belki aluminiowej bez warstwy tłumiącej, belki aluminiowej z podklejoną od dołu warstwą polimeru i belki złożonej z dwóch aluminiowych płaskowników sklejonych warstwą polimeru o różnej grubości),

• zaprojektowanie tłumika polimerowego zbudowanego z dwóch kątowników sklejonych warstwą polimeru,

• przeprowadzenie badań eksperymentalnych i analiz numerycznych fragmentu tymczasowej trybuny stalowej wyposażonej w dwa różne typy elementów stężających (typowy element o przekroju rurowym oraz zaproponowany tłumik polimerowy) poddanej oddziaływaniom dynamicznym,

• wykonanie zaawansowanych dynamicznych analiz numerycznych rzeczywistego obiektu wielkogabarytowej tymczasowej trybuny stalowej wyposażonej w dwa różne typy elementów stężających poddanej oddziaływaniom w postaci synchronicznych i powtarzających się podskoków widzów.
BIBLIOGRAFIA

Literatura

- Allen D. E., Rainer J. H., Floor vibration, National Research Council of Canada, Division of building research, *Canadian Building Digest*, 173-178, 1975.
- Ashby M. F., Dobór materiałów w projektowaniu inżynierskim, WNT, Warszawa 1998.
- Ashby M. F., Jones D. R. H., Materiały inżynierskie, 2, WNT, Warszawa 1996.
- Bachmann H., Vibration Problems in Structures: Practical Guidelines, Berlin 1995.
- Bachmann H., Ammann W., Induced by man and machine, *Structural Engineering Documents – IABSE/AIPC/IVBH*, Suica 1987.
- Bednarek S., Materiały lepkosprężyste, Młody Technik, 3: 44-46, 2005.
- Bendat J. S., Piersol A. G., Random Data: Analysis and Measurements Procedures, Wiley-Interscience, New York 1971.
- Błażejewski P., Marcinowski J., Modyfikacje konstrukcyjne zadaszenia stadionu redukujące drgania o charakterze rezonansowym, Zeszyty Naukowe Politechniki Rzeszowskiej, Budownictwo i Inżynieria Środowiska, 58-3/11/II (276): 209-216, 2011.
- Bolton A., Fatal mix caused stand fall, New Civil Engineer, 18: 5-6, 1992.
- BRE Digest, The response of structures to dynamic crowd loads, 426, 1997.
- Brito V., Pimentel R. L., Cases of collapse of demountable grandstands, *Journal of Performance of Constructed Facilities*, 23(3): 151-159, 2009.
- Callister Jr. W. D., *Fundamentals of Materials Science and Engineering*, John Wiley & Sons, New York 2001.

Carraher Jr. C. E., Carraher's Polymer Chemistry, CRC Press, London 2012.

Chmielewski T., Zembaty Z., Podstawy dynamiki budowli, Arkady 1998.

- Chopra A. K., *Dynamics of Structures: Theory and Applications to Earthquake Engineering*, Prentice Hall, New Jersey 1995.
- Clough R.W., Penzien J., *Dynamics of Structures*, International Edition: McGraw-Hill 1993.
- Comer A. J., Williams M. S., Blackeborough A., Experimental determination of crowd load and coherency when jumping on a rigid raked grandstand, *Proceedings of XXV International Modal Analysis Conference*, 4: 2215-2223, Orlando 2007.
- Crick D., Grondin G. Y., Monitoring and analysis of a temporary grandstands, Structural Engineering Report, No 275, 2008.
- Dalrymple T., Choi J., Elastomer rate-dependence: A testing and material modeling methodology, *Proceedings of Fall 172nd Technical Meeting of RDACS*, Cleveland 2007.
- Dickie J. F., Demountable grandstands, Structural Engineer, 61A(3): 81-86, 1983.
- Dzierża W., Wpływ budowy segmentowych elastomerów poliuretanowych na ich właściwości deformacyjne, Uniwersytet M. Kopernika, Toruń 1980.
- Ellis B. R., Ji T., Human-structure interaction in vertical vibrations, *Structures and Buildings*, 122: 1-9, 1997.
- Ellis B. R., Ji T., Littler J. D., The response of grandstands to dynamic loads induced by crowds, *Proceedings of Australasian Structural Engineering Conference*, 457-462, Sydney 1994.
- Ellis B. R., Ji T., Littler J. D., The response of grandstands to dynamic crowd loads, *Structures and Buildings*, 140(4): 355-365, 2000.
- Falborski T., Jankowski R., Polymeric bearings a new base isolation system to reduce structural damage during earthquakes, *Key Engineering Materials*, 569-570: 143-150, 2013.

- Falborski T., Jankowski R., Kwiecień A., Experimental study on polymer mass used to repair damaged structures, *Key Engineering Materials*, 488-489: 347-350, 2012.
- Finney R. H., Finite Element Analysis, Engineering with Rubber: How to Design Rubber Components, Gent A. N., Berlin 2001.
- Finney R. H., Kumar A., Development of material constants for nonlinear finiteelement analysis, *Rubber Chemistry and Technology*, 61(5): 879-891, 1988.
- Ginty D., Denvent J. M., Ji T., The frequency range and distribution of dance type loads, *The Structural Engineer*, 79(6): 27-31, 2001.
- Hall J.F., Problems encountered from the use (or misuse) of Rayleigh damping, Earthquake Engineering and Structural Dynamics, 35: 525–545, 2006.
- Haponiuk J., *Polimery amorficzne inżynieria materiałowa*, Politechnika Gdańska, Gdańsk 2011.
- Homan S. W., Boase A. J., Raider C. J., Jensen H., Matthews H. W., Smith G. B., Wetzel C. H., Horizontal forces produced by movements of the occupants of a grandstand, *American Standards Association Bulletin*, 3(4), 1932.
- Housner G. W., Bergman L. A., Caughey T. K., Chassiakos A. G., Claus R. O., Masri S. F., Skelton R. E., Soong T. T., Spencer B. F., Yao J. T. P., Structural Control: Past, Present, and Future, *Journal of Engineering Mechanics*, 123(9): 897-971, 1997.
- Hu T., Desai J. P., Modeling large deformation in soft-tissues: experimental results an analysis, *Proceedings of EuroHaptic 2004*, 3897-390, Munich 2004.
- Hulimka J., Kałuza M., Preliminary tests of steel-to-steel adhesive joints, *Procedia Engineering*, 172: 385-392, 2017.
- Ibrahim Z., Reynolds P., Pavic A., The effects of crowd occupation on the dynamic performance of a grandstand, *Proceeding of ISMA 2004 - International Conference on Noise and Vibration Engineering*, 797-810, Leuven 2004.
- Ibrahim Z., *The effects of crowds on dynamic characteristic of stadia structures*, PhD Thesis, University of Sheffield, United Kingdom 2006.

- Jacobs N., Temporary demountable structures: the need for guidance, *The Structural Engineer*, 74(5): 84, 1996.
- Janowski Z., Nośność i trwałość konstrukcji murowych w obiektach zabytkowych, IV Konferencja "REW-INŻ. 1998", 1: 23-40, Kraków 1998.
- Jemioło S., Stadium hipersprężystych własności materiałów izotropowych: modelowanie i implementacja numeryczna, Prace naukowe - Budownictwo, Nr 140, OWPW, Warszawa 2002.
- Ji T., Ellis B. R., Evaluation of dynamic crowd effects for dance type loads, *Colloquium* on Structural Serviceability of Buildings, 165-172, Zurich 1993.
- Ji T., Ellis B. R., Effective bracing system for temporary grandstands, *The Structural Engineer*, 75(6), 95-100, 1997.
- Jones C. A., Reynolds P., Pavic A., Vibration serviceability of stadia structures subjected to dynamic crowd loads: A literature review, *Journal of Sound and Vibration*, 330(8): 1531-1566, 2011.
- Kałuza M., Hulimka J., Methacrylate Adhesives to create CFRP laminate-steel joints preliminary static and fatigue tests, *Procedia Engineering*, 172: 489-496, 2017.
- Kasperski M., Actual problems with stand structures due to spectator-induced vibrations, *Proceedings of the 3rd European Conference on Structural Dynamics EURODYN*, 455-461, Florence 1996.
- Kim B., Lee S. B., Lee J., Cho S., Park H., Yeom S., Park S. H., A comparison among Neo-Hookean model, Mooney-Rivlin model, and Ogden model for chloroprene rubber. *International Journal of Precision Engineering and Manufacturing*, 13(5): 759-764, 2012.
- Kwiecień A., *Polimerowe złącza podatne w konstrukcjach murowych i betonowych*, Politechnika Krakowska, Kraków 2012a.
- Kwiecień A., Stiff and flexible adhesives bonding CFRP to masonry substrates— Investigated in pull-off test and Single-Lap test, Archives of Civil and Environmental Engineering, 12: 228-239, 2012b.

- Lasowicz N., Jankowski R., Numerical analysis of a temporary steel grandstand, *Shell Structures: Theory and Applications*, 543-546, CRC/Balkema, Leiden 2014.
- Lasowicz N., Jankowski R., Vibration problems of an example of temporary steel grandstand under human-induced excitation, *Civil and Environmental Engineering Reports*, 16: 119-128, 2015.
- Lasowicz N., Jankowski R., Experimental and numerical study on polymer element used for reduction of temporary steel grandstand vibrations, *Recent Progress in Steel and Composite Structures*, 215-222, CRC/Balkema, Leiden 2016a.
- Lasowicz N., Jankowski R., Application of polymer element in reduction of temporary steel grandstand vibrations, *Proceedings of 3rd Polish Congress of Mechanics PCM/21st International Conference on Computer Methods in Mechanics CMM*, 331-334, Gdańsk 2016b.
- Lasowicz N., Jankowski R., The effectiveness of polymer damper in damage reduction of temporary steel grandstand, *Key Engineering Materials*, 713: 171-174, 2016c.
- Lasowicz N., Jankowski R., Investigation of behaviour of metal structures with polymer dampers under dynamic loads, *Procedia Engineering*, 199: 2833-2837, 2017a.
- Lasowicz N., Jankowski R., Experimental and numerical analysis of an aluminum cantilevered beam with polymer adhesive, *Procedia Engineering*, 172: 634-639, 2017b.
- Lasowicz N., Kwiecień A., Jankowski R., Experimental study on the effectiveness of polymer damper in damage reduction of temporary steel grandstand, *Journal of Physics: Conference Series*, 628: 1-7, 2015a.
- Lasowicz N., Kwiecień A., Jankowski R., Enhancing the seismic resistance of columns by GFRP confinement using flexible adhesive-experimental study, *Key Engineering Materials*, 624: 478-485, 2015b.
- Lasowicz, N., Kwiecień, A., Zając, B., Jankowski, R., Experimental study on effectiveness of polymer dampers in reduction of structural vibrations, *Proceedings of the IX International Conference on Structural Dynamics EURODYN*, 1623-1630, Porto 2014.

- Lewandowski R., Pawlak Z., Dynamic analysis of frames with viscoelastic dampers modeled by rheological models with fractional derivatives, *Journal of Sound and Vibration*, 330: 923-936, 2011.
- Littler J. D., Temporary demountable grandstands: dynamic response, *Building Research Establishment*, No 3, 2000.
- Macioce P., Viscoelastic damping, Journal of Sound and Vibration, 37(4): 8-10, 2003.
- Majewska N., Jankowski R., Modal analysis of a steel grandstand, *Technology and Art*, 3: 94-97, 2012.
- Major M., Różycka J., Gumopochodne materiały hipersprężyste omówienie i kryteria praktycznego zastosowania, *Zeszyty Naukowe Politechniki Częstochowskiej*, 17: 134-145, 2011.
- Manheim D., Honeck W., A case study of spectator induced vibrations, Use of vibration measurements in structural evaluation, *Proceedings of the Structural Division of the American Society of Civil Engineers*, Atlantic City 1987.
- Marcinowski J., Zagrożenie obiektów budowlanych wynikające z powstania drgań o charakterze rezonansowym, *Przegląd Budowlany*, 5: 129-132, 2012.
- Marinho I. J., Vaz L. E., Pimentel R. L., Optimization of temporary steel grandstands based on static and dynamic behavior, *Proceedings of 17th International Congress of Mechanical Engineering*, 1-8, Sao Paulo 2003.

New York Times, Temporary stands banned by FIFA, 1992.

- Nhleko S. P., Williams M. S., Blackeborough A., Vibration perception and comfort levels for an audience occupying a grandstand with perceivable motion, *Proceedings of IMAC XXVII: A Conference & Exposition on Structural Dynamics*, Orlando 2009.
- Noormohammadi N., Reynolds P., Control of human induced vibrations in stadia using a hybrid tuned mass damper, *Proceedings of International Conference on Noise and Vibration Engineering ISMA*, 1119-1132, Leuven 2012.

- Noss N., Investigation of human-structure interaction through experimental and analytical studies, Bucknell University, Lewisburg 2012.
- Nowak Z., Pęcherski R. B., Plastic strain in metals by shear bandig, Numerical identification and verification of plastic flow law accounting for shear banding, *Archives of Mechanics*, 54(5/6): 285-294, 2002.
- Odian G., Principles of Polymerization, John Wiley & Sons, New York 2004.
- Ogden R. W., Non-linear elastic deformations, Ellis Horwood, Chichester 1984.
- Piszczyk Ł., Danowska M., Mietlarek-Kropidłowska A., Szyszka M., Strankowski M., Synthesis and thermal studies of flexible polyurethane nanocomposite foams obtained using nanoclay modified with flame retardant compound. *Journal of Thermal Analysis and Calorimetry*, 118: 901-909, 2014.
- Reynolds P., Mohanty P., Pavic A., Use of operational modal analysis on empty and occupied stadia structures, *Proceedings of 1st International Operational Modal Analysis Conference*, 75-84, Copenhagen 2005.
- Sacks M. P., Behboudi R., Swallow J. C., Tuned mass dampers for soldier field stadium grandstand vibration, *Journal of the Canadian Acoustical Association*, 33(3): 42-43, 2005.
- Salyards K. A., Firman III R. J., Human-structure interaction: effects of crowd characteristics, *Proceedings of the Society for Experimental Mechanics*, 4: 247-254, Springer, New York 2011.
- Simiu E., Scanlan R. H., Wind Effects on Structures, John Wiley & Sons, New York 1996.
- Stein E., de Borst R., Hughes T.J.R., Encyclopedia of Computational Mechanics, John Wiley & Sons, Chichester 2004.
- Tatara T., Ptasznik B., Vibrations of sport stadium grandstand structure due to crowd-jumping loads, *Proceedings of the 5th International Conference on Computational Methods in Structural Dynamics and Earthquake Engineering*, 2: 2688-2689, Crete 2015.

Treloar L. R. G., The Physics of Rubber Elasticity, Clarendon Press, Oxford 1975.

- Ward I. M., Sweeney J., An Introduction to the Mechanical Properties of Solid Polymers, John Wiley & Sons, New York 2004.
- Weber F., Maślanka M., Frequency and damping adaptation of a TMD with controlled MR damper, *Smart Materials and Structures*, 21(5): 055011, 2012.
- Wetton R. E., Marsh R. D., Van de Velde J. G., Theory and application of dynamic thermal analysis, *Thermochimica Acta*, 175: 1-11, 1991.
- Wielgos P., Ocena skuteczności działania wielokrotnych, strojonych tłumików masowych w konstrukcjach budowlanych, Politechnika Lubelska, Lublin 2010.

Wilczyński K., Reologia w przetwórstwie tworzyw sztucznych, WNT, Warszawa 2001.

Wilde K., Rucka M., Grębowski K., Stan awaryjny trybuny stadionu w Zielonej Górze wywołany synchronicznym tańcem kibiców, XXVI Konferencja Naukowo-Techniczna - Awarie Budowlane, 85(1): 28-32, Międzyzdroje 2013.

Wirpsza Z., Poliuretany. Chemia technologia zastosowanie, WNT, Warszawa 2001.

- Wirpsza Z., *Poliuretany. Chemia poliuretanów*, Vol. 2, Oficyna Wydawnicza Politechniki Warszawskiej, Warszawa 2002.
- Wirszyłło R., Urządzenia sportowe: planowanie, projektowanie, budowa, użytkowanie, Arkady 1982.
- Wojdak R., Nietypowe autorskie konstrukcje budowlane. Stadion piłkarski na EURO 2012 w Gdańsku i inne obiekty, Wydawnictwo Politechniki Gdańskiej, Gdańsk 2010.
- Żółtowski K., Pieszy na kładkach. Obciążenia i odpowiedź konstrukcji, Politechnika Gdańska, Gdańsk 2007.

Normy i wytyczne do projektowania

BS 6399-1:1996 Loading for buildings. Code of practice for dead and imposed loads.

- DCMS, Guide to Safety at Sports Grounds (Green Guide), fifth ed., The Stationary Office, London, 2008.
- Hong Kong Loading Code of Practice for Dead and Imposed Loads, 2011.
- ISO 2631-1: 1997 Mechanical vibration and shock Evaluation of human exposure to whole-body vibration Part 1: General requirements.
- IStructE, Temporary Demountable Structures: Guidance on Design, procurement and Usa, Second Edition, Clarke, The Institution of Structural Engineers, London 1999.
- National Research Council, User's Guide NBC 2005, Structural Commentaries (Part 4 of Division B), National Research Council of Canada, Ottawa.
- PN-EN 13200-1:2013-02 Obiekty widowiskowe Część 1: Ogólna charakterystyka widowni.
- PN-EN 13200-6:2013-06 Obiekty widowiskowe Część 6: Trybuny demontowalne (tymczasowe).
- PN-EN 1990:2004 Podstawy projektowania konstrukcji.
- PN-EN 1991-1:2004 Oddziaływania na konstrukcje Część 1: Oddziaływania ogólne Ciężar objętościowy, ciężar własny, obciążenia użytkowe w budynkach.
- PN-EN 1993-1:2006 Projektowanie konstrukcji stalowych Część 1: Reguły ogólne i reguły dla budynków.
- The Scottish Office and Department of National Heritage, Guide to Safety at Sports Grounds (Green Guide), fourth ed., The Stationary Office, London, 1997.

Strony internetowe

http://sports.usatoday.com/2016/04/05

http://indymotorspeedway.com

http://www.stadiumguide.com

http://www.stadiumguide.com

http://news.bbc.co.uk/

http://www.inquisitr.com

www.trybunysportowe.pl

www.wamat.com.pl

www.pro-construction.com

Załącznik 1 – Wyniki badań eksperymentalnych dla pojedynczej aluminiowej belki wspornikowej (Etap I).

			<i>a</i> ₁	<i>a</i> ₂	<i>a</i> ₃	<i>a</i> ₄	<i>a</i> 5	<i>a</i> ₆	<i>a</i> ₇	<i>a</i> ₈	<i>a</i> 9	<i>a</i> ₁₀	δ	ξ
Domior 04	f_1	3,1	0,1757	0,1724	0,169	0,1681	0,1631	0,1622	0,1576	0,1566	0,1522	0,1499	0,015881	0,25288
Pointar 94	f_2	37,3	0,5495	0,5283	0,5091	0,4892	0,4718	0,4598	0,444	0,4379	0,4244	0,4075	0,029897	0,47606
Domion 05	f_1	3,1	0,1616	0,1578	0,1565	0,1564	0,1506	0,1473	0,147	0,1431	0,1405	0,1402	0,014205	0,22620
Pointar 95	f_2	37,3	0,6687	0,6479	0,615	0,5837	0,553	0,5283	0,5091	0,4899	0,4718	0,4599	0,037433	0,59606
Domior 06	f_1	3,1	0,2045	0,2004	0,1967	0,1929	0,1905	0,1868	0,1821	0,1779	0,1743	0,1732	0,016612	0,26452
Polillai 90	f_2	37,3	0,1837	0,1786	0,1737	0,1711	0,1685	0,1647	0,1599	0,1536	0,1472	0,1428	0,025186	0,40104
Domiar 07	f_1	3,1	0,1954	0,1867	0,1857	0,1852	0,1798	0,1749	0,1744	0,1679	0,1636	0,1612	0,01924	0,30637
Pointai 97	f_2	37,3	0,435	0,416	0,3997	0,3869	0,3741	0,3665	0,3574	0,3476	0,3359	0,324	0,02946	0,46911
Pomiar 08	f_1	3,1	0,2454	0,2404	0,2343	0,2301	0,2238	0,2186	0,2159	0,2123	0,2063	0,2032	0,01887	0,30047
Pointai 90	f_2	37,3	0,2902	0,2831	0,2776	0,2711	0,2642	0,2548	0,2465	0,2367	0,2271	0,2187	0,028287	0,45042
Domiar 00	f_1	3,1	0,1987	0,1937	0,1927	0,1881	0,1854	0,1799	0,1787	0,1726	0,1711	0,1673	0,017201	0,27389
Pomiar 99 <i>f</i> ₂	f_2	37,3	0,3181	0,3099	0,3000	0,2887	0,2784	0,2675	0,258	0,2483	0,2416	0,2357	0,029981	0,47739

 Tab. Z. 1. 1 Liczba tłumienia dwóch pierwszych częstotliwości drgań poprzecznych aluminiowej belki wspornikowej pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 1 kg).

Legenda i objaśnienia:

 $f_{\rm l}$ - częstotliwość odpowiadająca pierwszej postaci drgań [Hz];

 $f_{\rm 2}$ - częstotliwość odpowiadająca drugiej postaci drgań [Hz];

 a_1, a_{j+1}, \ldots - kolejne maksymalne przyspieszenia w czasie $t \text{ [m/s^2]};$

 δ - logarytmiczny dekrement tłumienia [-];

		f_1	f_2	ξ_1	ξ_2
W	artości średnie	3,1	37,30	0,271	0,478
odchy	lenie standardowe	0	0	0,021	0,045
współ	czynnik zmienności	0	0	0,0784	0,0951

		<i>a</i> ₁	<i>a</i> ₂	<i>a</i> ₃	<i>a</i> ₄	<i>a</i> ₅	a_6	<i>a</i> ₇	<i>a</i> ₈	<i>a</i> 9	<i>a</i> ₁₀	δ	ζ	
Pomiar 101	f_1	2,1	0,0999	0,0972	0,0934	0,0915	0,0895	0,0856	0,0842	0,0825	0,0805	0,0783	0,02428	0,38674
	f_2	36,6	1,386	1,342	1,302	1,264	1,226	1,198	1,151	1,131	1,098	1,067	0,02615	0,41651
Pomiar 102	f_1	2,1	0,1188	0,1127	0,1094	0,1079	0,105	0,1025	0,0994	0,0980	0,0963	0,0928	0,02462	0,39210
	f_2	36,6	0,5021	0,4874	0,4799	0,4699	0,4585	0,4486	0,4391	0,4284	0,4188	0,4108	0,02006	0,31957
Pomiar 103	f_1	2,1	0,1427	0,135	0,1344	0,1309	0,1247	0,1245	0,1244	0,1231	0,1153	0,1145	0,02207	0,35058
	f_2	36,6	1,311	1,273	1,241	1,209	1,177	1,143	1,114	1,083	1,056	1,03	0,02412	0,38412
Pomiar 104	f_1	2,1	0,0187	0,0182	0,0173	0,0178	0,0169	0,0167	0,0159	0,0163	0,0146	0,0154	0,01937	0,30856
	f_2	36,6	0,6649	0,6549	0,6398	0,6251	0,6107	0,5945	0,5838	0,5687	0,5572	0,5469	0,01953	0,3111
Pomiar 105	f_1	2,1	0,0988	0,0952	0,0932	0,0933	0,0880	0,0862	0,0871	0,0851	0,0816	0,0842	0,01596	0,25421
	f_2	36,6	0,7276	0,7111	0,6983	0,6785	0,6661	0,6525	0,6368	0,6216	0,6078	0,5956	0,02001	0,31876
Pomiar 106	f_1	2,1	0,1543	0,1528	0,1471	0,1458	0,1431	0,142	0,1379	0,1349	0,1325	0,1291	0,01783	0,28393
	f_2	36,6	1,461	1,42	1,37	1,344	1,306	1,269	1,233	1,201	1,173	1,146	0,02428	0,38669

 Tab. Z. 1. 2 Liczba tłumienia dwóch pierwszych częstotliwości drgań poprzecznych aluminiowej belki wspornikowej pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 2,5 kg).

f1 - częstotliwość odpowiadająca pierwszej postaci drgań [Hz];

 $f_{\rm 2}$ - częstotliwość odpowiadająca drugiej postaci drgań [Hz];

 a_1, a_{j+1}, \ldots - kolejne maksymalne przyspieszenia w czasie t [m/s²];

 δ - logarytmiczny dekrement tłumienia [-];

	f_1	f_2	ξ_1	ξ_2
Wartości średnie	2,1	36,6	0,329	0,356
odchylenie standardowe	0	0	0,040	0,032
współczynnik zmienności	0	0	0,1208	0,0893

			<i>a</i> ₁	<i>a</i> ₂	<i>a</i> ₃	<i>a</i> ₄	<i>a</i> ₅	a_6	<i>a</i> ₇	<i>a</i> ₈	<i>a</i> 9	<i>a</i> ₁₀	δ	ζ
Pomiar 108	f_1	1,8	0,0544	0,0477	0,0455	0,0474	0,0460	0,0465	0,0434	0,0441	0,0432	0,0425	0,02452	0,39042
	f_2	36,6	0,7892	0,7595	0,7284	0,7010	0,6755	0,6489	0,6255	0,6024	0,5799	0,5619	0,03397	0,54092
Pomiar 109	f_1	1,8	0,0187	0,0184	0,0183	0,0177	0,0177	0,0175	0,0173	0,0173	0,0168	0,0159	0,01614	0,25703
	f_2	36,6	1,0780	1,0360	0,9988	0,9574	0,9211	0,8871	0,8563	0,8135	0,7918	0,7755	0,03294	0,52445
Pomiar 110	f_1	1,8	0,0713	0,0696	0,0671	0,0661	0,0658	0,0651	0,0633	0,0618	0,0611	0,0604	0,01658	0,26400
	f_2	36,6	1,2630	1,2230	1,1850	1,1340	1,0950	1,0510	1,0050	0,9666	0,9334	0,8931	0,03465	0,55183
Pomiar 111	f_1	1,8	0,1056	0,1004	0,0991	0,0987	0,0986	0,0971	0,0943	0,0933	0,0896	0,0900	0,01604	0,25542
	f_2	36,6	1,3520	1,2960	1,2460	1,1980	1,1520	1,1130	1,0660	1,0330	0,9936	0,9536	0,03491	0,55589
Pomiar 112	f_1	1,8	0,0585	0,0562	0,0531	0,0508	0,0506	0,0495	0,0489	0,0481	0,0477	0,0470	0,02192	0,34907
	f_2	36,6	1,7400	1,6550	1,6030	1,5220	1,4680	1,4260	1,3770	1,3210	1,2680	1,2180	0,03567	0,56795
Pomiar 113	f_1	1,8	0,0723	0,0711	0,0679	0,0664	0,0662	0,0619	0,0618	0,0607	0,0601	0,0597	0,01922	0,30612
	f_2	36,6	0,6727	0,6512	0,6269	0,6059	0,5847	0,5640	0,5446	0,5266	0,5094	0,4916	0,03136	0,49942

 Tab. Z. 1. 3 Liczba tłumienia dwóch pierwszych częstotliwości drgań poprzecznych aluminiowej belki wspornikowej pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 3,5 kg).

 $f_{\rm l}$ - częstotliwość odpowiadająca pierwszej postaci drgań [Hz];

f2 - częstotliwość odpowiadająca drugiej postaci drgań [Hz];

 a_1, a_{j+1}, \dots - kolejne maksymalne przyspieszenia w czasie $t \text{ [m/s^2]};$

 δ - logarytmiczny dekrement tłumienia [-];

	f_1	f_2	ξ_1	ξ_2
Wartości średnie	1,8	36,6	0,304	0,540
odchylenie standardowe	0	0	0,04	0,018
współczynnik zmienności	0	0	0,1304	0,0324

		<i>a</i> ₁	<i>a</i> ₂	<i>a</i> ₃	<i>a</i> ₄	<i>a</i> ₅	<i>a</i> ₆	<i>a</i> ₇	<i>a</i> ₈	<i>a</i> 9	<i>a</i> ₁₀	δ	ζ	
	f_1	1,5	0,0407	0,0389	0,0385	0,0376	0,0368	0,0341	0,0341	0,0328	0,0317	0,0317	0,0252	0,4012
Pomiar 115	f_2	36,6	1,2190	1,1810	1,1390	1,0990	1,0680	1,0350	1,0020	0,9669	0,9337	0,9018	0,0301	0,4799
Domion 116	f_1	1,5	0,0219	0,0199	0,0175	0,0166	0,0157	0,0137	0,0132	0,0125	0,0191	0,0177	0,0214	0,3405
Poliliar 110	f_2	36,6	1,2570	1,2230	1,1890	1,1550	1,1190	1,0890	1,0560	1,0250	0,9976	0,9614	0,0268	0,4269
Damian 117	f_1	1,5	0,0420	0,0378	0,0369	0,0380	0,0400	0,0368	0,0363	0,0359	0,0354	0,0344	0,0200	0,3186
Pomiar 117	f_2	36,6	0,7334	0,7122	0,6928	0,6726	0,6531	0,6356	0,6171	0,5985	0,5815	0,5648	0,0261	0,4160
D 110	f_1	1,5	0,0261	0,0254	0,0261	0,0246	0,0237	0,0227	0,0228	0,0229	0,0203	0,0201	0,0260	0,4134
Pomiar 118	f_2	36,6	0,9021	0,8751	0,8406	0,8235	0,7994	0,7733	0,7478	0,7256	0,7045	0,6839	0,0277	0,4409
D	f_1	1,5	0,0510	0,0494	0,0474	0,0425	0,0421	0,0411	0,0392	0,0392	0,0390	0,0390	0,0268	0,4268
Pomiar 119	f_2	36,6	2,1050	2,0190	1,9650	1,9110	1,8380	1,7860	1,7330	1,6790	1,6290	1,5800	0,0287	0,4568
D : 120	f_1	1,5	0,0514	0,0511	0,0499	0,0470	0,0467	0,0455	0,0438	0,0434	0,0430	0,0410	0,0226	0,3598
Pomiar 120	f_2	36,6	1,9340	1,8630	1,8000	1,7480	1,6940	1,6370	1,5840	1,5280	1,4880	1,4410	0,0294	0,4686

 Tab. Z. 1. 4 Liczba tłumienia dwóch pierwszych częstotliwości drgań poprzecznych aluminiowej belki wspornikowej pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 5 kg).

 $f_{\rm l}$ - częstotliwość odpowiadająca pierwszej postaci drgań [Hz];

 f_2 - częstotliwość odpowiadająca drugiej postaci drgań [Hz];

 a_1, a_{j+1}, \ldots - kolejne maksymalne przyspieszenia w czasie $t \, [m/s^2]$;

 δ - logarytmiczny dekrement tłumienia [-];

	f_1	f_2	ξ_1	ξ_2
Wartości średnie	1,5	36,6	0,377	0,448
odchylenie standardowe	0	0	0,031	0,017
współczynnik zmienności	0	0	0,082	0,039

				<i>a</i> ₂	<i>a</i> ₃	a_4	<i>a</i> ₅	a_6	<i>a</i> ₇	a_8	<i>a</i> 9	<i>a</i> ₁₀	δ	ξ
D 122	f_1	1,4	0,0596	0,0532	0,0505	0,0491	0,0437	0,0450	0,0463	0,0435	0,0432	0,0449	0,0284	0,4528
Pomiar 122	f_2	36,6	0,7669	0,7464	0,7268	0,7054	0,6859	0,6702	0,6562	0,6421	0,6284	0,6118	0,0226	0,3598
Pomiar 123	f_1	1,4	0,0342	0,0331	0,0320	0,0310	0,0299	0,0297	0,0281	0,0278	0,0273	0,0272	0,0229	0,3645
Pomiar 125	f_2	36,6	0,5883	0,5748	0,5619	0,5497	0,5372	0,5264	0,5166	0,5046	0,4925	0,4822	0,0199	0,3167
D	f_1	1,4	0,0190	0,0190	0,0185	0,0176	0,0170	0,0164	0,0160	0,0157	0,0148	0,0149	0,0242	0,3854
Pomiar 124	f_2	36,6	1,0890	1,0620	1,0350	1,0120	0,9859	0,9591	0,9366	0,9147	0,8937	0,8713	0,0223	0,3551
D 125	f_1	1,4	0,0265	0,0264	0,0261	0,0255	0,0250	0,0244	0,0244	0,0223	0,0220	0,0220	0,0186	0,2960
Pomiar 125	f_2	36,6	0,9073	0,8836	0,8631	0,8456	0,8254	0,8051	0,7862	0,7702	0,7520	0,7360	0,0209	0,3332
D	f_1	1,4	0,0239	0,0226	0,0220	0,0219	0,0200	0,0199	0,0193	0,0192	0,0185	0,0184	0,0265	0,4226
Pomiar 126	f_2	36,6	0,8179	0,7997	0,7824	0,7540	0,7447	0,7305	0,7098	0,6953	0,6808	0,6659	0,0206	0,3274
Domion 127	f_1	1,4	0,0369	0,0364	0,0340	0,0335	0,0325	0,0320	0,0300	0,0300	0,0297	0,0293	0,0231	0,3673
Pomiar 127	f_2	36,6	0,8428	0,8225	0,8038	0,7870	0,7689	0,7520	0,7360	0,7215	0,7023	0,6893	0,0201	0,3201
Logondo i obje	śnie	Lagonda i obiaśniania:												

Tab. Z. 1. 5 Liczba tłumienia dwóch pierwszych częstotliwości drgań poprzecznych aluminiowej belki wspornikowej pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 6 kg).

<u>ida i objaśnienia</u>:

f1 - częstotliwość odpowiadająca pierwszej postaci drgań [Hz];

f2 - częstotliwość odpowiadająca drugiej postaci drgań [Hz];

 a_1, a_{j+1}, \ldots - kolejne maksymalne przyspieszenia w czasie $t \text{ [m/s^2]};$

 δ - logarytmiczny dekrement tłumienia [-];

	f_1	f_2	ξ_1	ξ_2
Wartości średnie	1,4	36,60	0,381	0,335
odchylenie standardowe	0	0	0,038	0,013
współczynnik zmienności	0	0	0,100	0,0381

Załącznik 2 – Wyniki badań eksperymentalnych dla aluminiowej belki wspornikowej z podklejoną od dołu warstwą polimeru (Etap I).

			<i>a</i> ₁	<i>a</i> ₂	<i>a</i> ₃	<i>a</i> ₄	<i>a</i> ₅	<i>a</i> ₆	<i>a</i> ₇	<i>a</i> ₈	<i>a</i> 9	<i>a</i> ₁₀	δ	ž
Pomiar 51	f_1	3	0,0603	0,0571	0,0524	0,0494	0,0465	0,0458	0,0437	0,0413	0,0376	0,0364	0,0504	0,8030
	f_2	32,9	0,1850	0,1626	0,1443	0,1255	0,1104	0,0955	0,0857	0,0747	0,0683	0,0637	0,1066	1,6975
Pomiar 52	f_1	3	0,1810	0,1732	0,1620	0,1531	0,1439	0,1338	0,1245	0,1171	0,1117	0,1053	0,0542	0,8626
	f_2	32,8	0,5998	0,5637	0,5154	0,4850	0,4381	0,4035	0,3615	0,3286	0,2890	0,2566	0,0849	1,3520
Pomiar 53	f_1	3	0,1909	0,1815	0,1705	0,1635	0,1524	0,1447	0,1342	0,1250	0,1161	0,1119	0,0534	0,8505
	f_2	32,9	0,4189	0,3848	0,3486	0,3163	0,2830	0,2521	0,2252	0,2016	0,1811	0,1657	0,0927	1,4768
Pomiar 54	f_1	3	0,2057	0,1954	0,1844	0,1748	0,1670	0,1549	0,1447	0,1360	0,1274	0,1190	0,0547	0,8715
	f_2	32,9	0,6025	0,5531	0,5034	0,4661	0,4226	0,3884	0,3527	0,3245	0,2885	0,2596	0,0842	1,3407
Pomiar 55	f_1	3	0,1290	0,1205	0,1138	0,1057	0,0969	0,0929	0,0834	0,0760	0,0712	0,0655	0,0678	1,0797
	f_2	32,9	0,3812	0,3507	0,3181	0,2885	0,2578	0,2324	0,2080	0,1884	0,1710	0,1574	0,0885	1,4085
Pomiar 56	f_1	3	0,1344	0,1279	0,1195	0,1112	0,1051	0,0954	0,0898	0,0815	0,0736	0,0691	0,0666	1,0600
	f_2	32,9	0,3511	0,3189	0,2894	0,2601	0,2329	0,2102	0,1888	0,1736	0,1591	0,1471	0,0870	1,3853

Tab. Z. 2. 1 Liczba tłumienia dwóch pierwszych częstotliwości drgań poprzecznych aluminiowej belki wspornikowej z
warstwą polimeru pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 1 kg).

Legenda i objaśnienia:

f1 - częstotliwość odpowiadająca pierwszej postaci drgań [Hz];

 f_2 - częstotliwość odpowiadająca drugiej postaci drgań [Hz];

 a_1, a_{j+1}, \dots - kolejne maksymalne przyspieszenia w czasie $t \, [m/s^2]$;

 δ - logarytmiczny dekrement tłumienia [-];

_		f_1	f_2	ξ_1	ξ_2
	Wartości średnie	3	32,88	0,921	1,443
	odchylenie standardowe	0	0,0289	0,083	0,094
	współczynnik zmienności	0	0,0009	0,0904	0,0654

			<i>a</i> ₁	<i>a</i> ₂	<i>a</i> ₃	<i>a</i> ₄	<i>a</i> ₅	a_6	<i>a</i> ₇	a_8	<i>a</i> 9	<i>a</i> ₁₀	δ	ξ
Pomiar 58	f_1	2	0,1486	0,1399	0,1306	0,1254	0,1172	0,1122	0,1051	0,1034	0,0998	0,0910	0,0491	0,7812
	f_2	31,9	0,7226	0,6603	0,6035	0,5515	0,5034	0,4599	0,4208	0,3861	0,3556	0,3273	0,0792	1,2611
Pomiar 59	f_1	2	0,1015	0,0974	0,0947	0,0864	0,0694	0,0641	0,0601	0,0578	0,0564	0,0547	0,0619	0,9857
1 011111 07	f_2	31,9	0,9802	0,9055	0,8387	0,7717	0,7096	0,6509	0,5938	0,5430	0,4947	0,4505	0,0777	1,2379
Pomiar 60	f_1	2	0,0988	0,0982	0,0914	0,0884	0,0870	0,0848	0,0823	0,0768	0,0733	0,0718	0,0320	0,5089
1 0111111 00	f_2	32	0,6180	0,5682	0,5209	0,4774	0,4372	0,4041	0,3719	0,3456	0,3183	0,2977	0,0730	1,1631
Pomiar 61	f_1	2	0,0808	0,0788	0,0743	0,0684	0,0668	0,0635	0,0624	0,0614	0,0591	0,0570	0,0349	0,5562
	f_2	31,9	1,1330	1,0500	0,9701	0,8943	0,8180	0,7466	0,6786	0,6147	0,5598	0,5069	0,0804	1,2807
Pomiar 62	f_1	2	0,0740	0,0622	0,0595	0,0571	0,0551	0,0510	0,0507	0,0490	0,0471	0,0466	0,0462	0,7364
	f_2	32	0,4884	0,4482	0,4146	0,3826	0,3545	0,3280	0,3069	0,2861	0,2665	0,2501	0,0669	1,0657
Pomiar 63	f_1	2	0,1631	0,1577	0,1496	0,1419	0,1364	0,1353	0,1319	0,1301	0,1265	0,1129	0,0368	0,5858
	f_2	31,9	1,1650	1,0730	0,9881	0,9025	0,8207	0,7450	0,6732	0,6101	0,5547	0,5023	0,0841	1,3396
Legenda i	Legenda i objaśnienia:													

 Tab. Z. 2. 2 Liczba tłumienia dwóch pierwszych częstotliwości drgań poprzecznych aluminiowej belki wspornikowej z warstwą polimeru pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 2,5 kg).

f1 - częstotliwość odpowiadająca pierwszej postaci drgań [Hz];

f2 - częstotliwość odpowiadająca drugiej postaci drgań [Hz];

 a_1, a_{j+1}, \dots - kolejne maksymalne przyspieszenia w czasie $t \text{ [m/s^2]};$

 δ - logarytmiczny dekrement tłumienia [-];

	f_1	f_2	ξ_1	ξ_2
Wartości średnie	2	31,93	0,692	1,225
odchylenie standardowe	0	0,0365	0,126	0,068
współczynnik zmienności	0	0,0011	0,1824	0,0559

			<i>a</i> ₁	<i>a</i> ₂	<i>a</i> ₃	<i>a</i> ₄	<i>a</i> ₅	<i>a</i> ₆	<i>a</i> ₇	<i>a</i> ₈	<i>a</i> 9	<i>a</i> ₁₀	δ	ζ
Pomiar 65	f_1	1,7	0,1523	0,1271	0,1172	0,1155	0,1083	0,1062	0,1035	0,1016	0,1006	0,0980	0,0441	0,7017
	f_2	31,9	1,0960	1,0190	0,9460	0,8736	0,8079	0,7452	0,6738	0,6229	0,5702	0,5307	0,0725	1,1548
Pomiar 66	f_1	1,7	0,1830	0,1768	0,1736	0,1682	0,1573	0,1499	0,1300	0,1198	0,1083	0,0919	0,0689	1,0970
	f_2	31,8	1,6560	1,5540	1,4750	1,3860	1,3030	1,2010	1,1190	1,0330	0,9390	0,8607	0,0654	1,0421
Pomiar 67	f_1	1,7	0,1893	0,1752	0,1722	0,1690	0,1589	0,1501	0,1469	0,1425	0,1345	0,1301	0,0375	0,5975
	f_2	31,8	0,5666	0,5240	0,4884	0,4526	0,4227	0,3917	0,3689	0,3424	0,3232	0,3021	0,0629	1,0014
Pomiar 68	f_1	1,7	0,1250	0,1148	0,1108	0,1082	0,1042	0,1008	0,0970	0,0961	0,0946	0,0842	0,0396	0,6301
	f_2	31,9	1,2520	1,1610	1,0990	1,0210	0,9489	0,8745	0,8041	0,7343	0,6716	0,6231	0,0698	1,1111
Pomiar 69	f_1	1,7	0,1424	0,1319	0,1272	0,1180	0,1100	0,1036	0,1002	0,0995	0,0900	0,0810	0,0564	0,8984
	f_2	31,9	1,0840	1,0180	0,9438	0,8804	0,8133	0,7508	0,6856	0,6291	0,5845	0,5397	0,0697	1,1105
Pomiar 70	f_1	1,7	0,1178	0,1074	0,0965	0,0946	0,0951	0,0927	0,0920	0,0912	0,0899	0,0783	0,0408	0,6498
	f_2	31,8	0,3418	0,3224	0,3040	0,2884	0,2720	0,2583	0,2450	0,2335	0,2213	0,2132	0,0472	0,7514
T 1 · 1 ·		•												

 Tab. Z. 2. 3 Liczba tłumienia dwóch pierwszych częstotliwości drgań poprzecznych aluminiowej belki wspornikowej z warstwą polimeru pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 3,5 kg).

 $f_{\rm l}$ - częstotliwość odpowiadająca pierwszej postaci drgań [Hz];

f2 - częstotliwość odpowiadająca drugiej postaci drgań [Hz];

 a_1, a_{j+1}, \dots - kolejne maksymalne przyspieszenia w czasie $t \text{ [m/s^2]};$

 δ - logarytmiczny dekrement tłumienia [-];

	f_1	f_2	ξ_1	ξ_2
Wartości średnie	1,7	31,85	0,762	1,029
odchylenie standardowe	0	0,0387	0,138	0,104
współczynnik zmienności	0	0,0012	0,1815	0,1007

			<i>a</i> ₁	<i>a</i> ₂	<i>a</i> ₃	a_4	<i>a</i> ₅	a_6	<i>a</i> ₇	<i>a</i> ₈	<i>a</i> 9	<i>a</i> ₁₀	δ	ξ
Pomiar 72	f_1	1,4	0,0628	0,0607	0,0554	0,0456	0,0365	0,0331	0,0298	0,0295	0,0272	0,0234	0,0990	1,5764
	f_2	31,8	0,8437	0,7768	0,7003	0,6305	0,5646	0,5024	0,4379	0,3809	0,3291	0,2785	0,1108	1,7649
Pomiar 73	f_1	1,4	0,0601	0,0554	0,0453	0,0355	0,0303	0,0300	0,0290	0,0284	0,0280	0,0267	0,0813	1,2939
	f_2	31,8	1,2210	1,1370	1,0470	0,9631	0,8782	0,7907	0,6999	0,6207	0,5415	0,4689	0,0957	1,5239
Pomiar 74	f_1	1,4	0,0576	0,0532	0,0449	0,0346	0,0311	0,0280	0,0290	0,0283	0,0270	0,0267	0,0769	1,2245
	f_2	31,8	0,6763	0,5992	0,5269	0,4600	0,3971	0,3415	0,2912	0,2503	0,2150	0,1860	0,1291	2,0556
Pomiar 75	f_1	1,4	0,0615	0,0565	0,0500	0,0364	0,0277	0,0229	0,0225	0,0224	0,0214	0,0207	0,1089	1,7347
	f_2	31,8	1,4540	1,3600	1,2660	1,1680	1,0750	0,9710	0,8766	0,7721	0,6887	0,5962	0,0891	1,4196
Pomiar 76	f_1	1,4	0,0563	0,0522	0,0444	0,0332	0,0273	0,0237	0,0219	0,0215	0,0206	0,0182	0,1127	1,7953
	f_2	31,8	1,1260	1,0350	0,9600	0,8784	0,8018	0,7222	0,6434	0,5657	0,4952	0,4280	0,0967	1,5403
Pomiar 77	f_1	1,4	0,0623	0,0576	0,0507	0,0373	0,0280	0,0230	0,0237	0,0250	0,0259	0,0248	0,0921	1,4670
	f_2	31,8	1,5650	1,4550	1,3610	1,2670	1,1690	1,0740	0,9758	0,8755	0,7802	0,6897	0,0819	1,3048
	f_2	31,8	1,3650	1,4550	1,3610	1,2670	1,1690	1,0740	0,9758	0,8755	0,7802	0,0897	0,0819	1,3048

 Tab. Z. 2. 4 Liczba tłumienia dwóch pierwszych częstotliwości drgań poprzecznych belki wspornikowej z warstwą polimeru pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 5 kg).

f1 - częstotliwość odpowiadająca pierwszej postaci drgań [Hz];

 f_2 - częstotliwość odpowiadająca drugiej postaci drgań [Hz];

 a_1, a_{j+1}, \ldots - kolejne maksymalne przyspieszenia w czasie $t \, [m/s^2]$;

 δ - logarytmiczny dekrement tłumienia [-];

	f_1	f_2	$\check{\zeta}_1$	$\check{\zeta}_2$
Wartości średnie	1,4	31,80	1,515	1,602
odchylenie standardowe	0	0	0,163	0,191
współczynnik zmienności	0	0	0,1077	0,1191

			<i>a</i> ₁	<i>a</i> ₂	<i>a</i> ₃	a_4	<i>a</i> ₅	a_6	<i>a</i> ₇	a_8	<i>a</i> 9	<i>a</i> ₁₀	δ	ţ
Pomiar 79	f_1	1,3	0,0614	0,0372	0,0234	0,0133	0,0108	0,0119	0,0122	0,0133	0,0114	0,0111	0,1713	2,7273
	f_2	31,8	1,0460	0,9663	0,8900	0,8185	0,7444	0,6750	0,6103	0,5457	0,4869	0,4328	0,0882	1,4052
Pomiar 80	f_1	1,3	0,0319	0,0275	0,0221	0,0212	0,0208	0,0202	0,0193	0,0191	0,0190	0,0179	0,0579	0,9220
	f_2	31,8	1,1300	1,0440	0,9587	0,8776	0,7982	0,7197	0,6464	0,5751	0,5110	0,4455	0,0931	1,4821
Pomiar 81	f_1	1,3	0,0318	0,0270	0,0210	0,0191	0,0179	0,0168	0,0158	0,0155	0,0154	0,0151	0,0744	1,1849
	f_2	31,8	0,9750	0,8980	0,8232	0,7531	0,6843	0,6153	0,5539	0,4941	0,4415	0,3926	0,0910	1,4485
Pomiar 82	f_1	1,3	0,0664	0,0557	0,0525	0,0455	0,0409	0,0388	0,0380	0,0377	0,0368	0,0338	0,0675	1,0750
	f_2	31,8	1,0290	0,9390	0,8708	0,8004	0,7337	0,6650	0,6056	0,5464	0,4882	0,4365	0,0858	1,3655
Pomiar 83	f_1	1,3	0,0461	0,0375	0,0287	0,0224	0,0166	0,0155	0,0129	0,0127	0,0121	0,0123	0,1320	2,1025
	f_2	31,8	1,2930	1,2020	1,1050	1,0100	0,9142	0,8219	0,7378	0,6595	0,5896	0,5204	0,0910	1,4492
Pomiar 84	f_1	1,3	0,0392	0,0353	0,0339	0,0318	0,0305	0,0287	0,0280	0,0258	0,0250	0,0234	0,0516	0,8214
	f_2	31,8	1,1570	1,0620	0,9816	0,9105	0,8396	0,7533	0,6988	0,6308	0,5684	0,5071	0,0825	1,3135
Legenda i obja	śnie	nia [.]												

Tab. Z. 2. 5 Liczba tłumienia dwóch pierwszych częstotliwości drgań poprzecznych aluminiowej belki wspornikowej z warstwą polimeru pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 6 kg).

<u>ida i objaśnienia</u>:

f1 - częstotliwość odpowiadająca pierwszej postaci drgań [Hz];

f2 - częstotliwość odpowiadająca drugiej postaci drgań [Hz];

 a_1, a_{j+1}, \ldots - kolejne maksymalne przyspieszenia w czasie $t \text{ [m/s^2]};$

 δ - logarytmiczny dekrement tłumienia [-];

	f_1	f_2	ξ_1	ξ_2
Wartości średnie	1,3	31,80	1,472	1,411
odchylenie standardowe	0	0	0,542	0,044
współczynnik zmienności	0	0	0,3683	0,0313

Załącznik 3 – Wyniki badań eksperymentalnych dla pojedynczej aluminiowej belki wspornikowej (Etap II).

			<i>a</i> ₁	a_2	<i>a</i> ₃	<i>a</i> ₄	<i>a</i> 5	<i>a</i> ₆	<i>a</i> ₇	<i>a</i> ₈	a 9	<i>a</i> ₁₀	δ	ξ
Pomiar 231	f_1	4	1,5120	1,4850	1,4770	1,4490	1,4310	1,4110	1,3940	1,3760	1,3570	1,3430	0,0119	0,1887
	f_2	26,8	2,5390	2,5210	2,5060	2,4960	2,4850	2,4730	2,4540	2,4350	2,4230	2,4130	0,0051	0,0811
Pomiar 232	f_1	4	0,7175	0,7116	0,7003	0,6932	0,6871	0,6815	0,6708	0,6653	0,6599	0,6509	0,0097	0,1551
	f_2	26,8	0,8821	0,8757	0,8748	0,8678	0,8622	0,8597	0,8548	0,8519	0,8461	0,8386	0,0051	0,0805
Pomiar 233	f_1	4	0,9184	0,8872	0,8826	0,8802	0,8702	0,8578	0,8509	0,8403	0,8332	0,8223	0,0111	0,1760
	f_2	26,8	1,3220	1,3150	1,3080	1,3010	1,2930	1,2860	1,2780	1,2710	1,2620	1,2550	0,0052	0,0828
Pomiar 234	f_1	4	0,6255	0,6136	0,6073	0,6011	0,5963	0,5864	0,5806	0,5773	0,5713	0,5622	0,0107	0,1699
	f_2	26,8	1,5840	1,5730	1,5660	1,5560	1,5480	1,5410	1,5330	1,5240	1,5110	1,5030	0,0052	0,0836
Pomiar 235	f_1	4	0,8207	0,8076	0,7980	0,7937	0,7850	0,7779	0,7661	0,7620	0,7551	0,7426	0,0100	0,1592
	f_2	26,8	0,6839	0,6827	0,6793	0,6755	0,6708	0,6656	0,6634	0,6610	0,6556	0,6517	0,0048	0,0768
Legenda i obja	Legenda i objaśnienia:													

Tab. Z. 3. 1 Liczba tłumienia dwóch pierwszych częstotliwości drgań poprzecznych pojedynczej	aluminiowej belk
wspornikowej.	

f1 - częstotliwość odpowiadająca pierwszej postaci drgań [Hz];

f2 - częstotliwość odpowiadająca drugiej postaci drgań [Hz];

 a_1, a_{j+1}, \ldots - kolejne maksymalne przyspieszenia w czasie $t \text{ [m/s^2]};$

 δ - logarytmiczny dekrement tłumienia [-];

	f_1	f_2	ξ1	ξ_2
Wartości średnie	4	26,80	0,170	0,081
odchylenie standardowe	0	0,0000	0,009	0,002
współczynnik zmienności	0	0,0000	0,0501	0,0206

			<i>a</i> ₁	<i>a</i> ₂	<i>a</i> ₃	a_4	<i>a</i> ₅	a_6	a 7	<i>a</i> ₈	<i>a</i> 9	<i>a</i> ₁₀	δ	ž
Domior 227	f_1	2,2	0,1770	0,1691	0,1688	0,1635	0,1618	0,1569	0,1534	0,1511	0,1501	0,1461	0,0192	0,3055
Pointar 257	f_2	28,4	0,0673	0,0648	0,0628	0,0602	0,0573	0,0527	0,0494	0,0456	0,0430	0,0407	0,0505	0,8035
	f_1	2,2	0,1919	0,1912	0,1882	0,1828	0,1775	0,1762	0,1742	0,1702	0,1668	0,1622	0,0168	0,2677
Pomiar 238	f_2	28,5	0,0104	0,0102	0,0101	0,0095	0,0091	0,0090	0,0081	0,0080	0,0070	0,0069	0,0419	0,6672
D : 220	f_1	2,2	0,1300	0,1231	0,1214	0,1199	0,1155	0,1132	0,1128	0,1119	0,1092	0,1090	0,0176	0,2806
Pomiar 239	f_2	28,5	0,0152	0,0136	0,0128	0,0123	0,0112	0,0112	0,0109	0,0104	0,0100	0,0097	0,0454	0,7227
Demier 240	f_1	2,2	0,1998	0,1970	0,1940	0,1915	0,1862	0,1862	0,1806	0,1769	0,1738	0,1690	0,0167	0,2666
Pomlar 240	f_2	28,6	0,0173	0,0170	0,0169	0,0166	0,0160	0,0158	0,0149	0,0134	0,0121	0,0109	0,0456	0,7260
D : 041	f_1	2,2	0,1536	0,1507	0,1480	0,1461	0,1407	0,1391	0,1369	0,1338	0,1314	0,1286	0,0178	0,2829
Pomiar 241	f_2	28,6	0,0108	0,0107	0,0096	0,0095	0,0094	0,0086	0,0081	0,0076	0,0071	0,0069	0,0448	0,7135
Demies 242	f_1	2,2	0,2844	0,2778	0,2691	0,2666	0,2602	0,2560	0,2478	0,2430	0,2390	0,2331	0,0199	0,3167
Pomiar 242	f_2	28,6	0,0136	0,0134	0,0132	0,0125	0,0122	0,0109	0,0101	0,0098	0,0095	0,0093	0,0385	0,6124
Legenda i o	Legenda i objaśnienia:													

 Tab. Z. 3. 2 Liczba tłumienia dwóch pierwszych częstotliwości drgań poprzecznych pojedynczej aluminiowej belki wspornikowej pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 1 kg).

f1 - częstotliwość odpowiadająca pierwszej postaci drgań [Hz];

 f_2 - częstotliwość odpowiadająca drugiej postaci drgań [Hz];

 a_1, a_{j+1}, \ldots - kolejne maksymalne przyspieszenia w czasie $t \text{ [m/s^2]};$

 δ - logarytmiczny dekrement tłumienia [-];

	f_1	f_2	ξ_1	ξ_2
Wartości średnie	2,2	28,53	0,287	0,708
odchylenie standardowe	0	0,0577	0,014	0,045
współczynnik zmienności	0	0,0020	0,0502	0,0640

_			<i>a</i> ₁	<i>a</i> ₂	<i>a</i> ₃	<i>a</i> ₄	<i>a</i> ₅	<i>a</i> ₆	<i>a</i> ₇	<i>a</i> ₈	<i>a</i> 9	<i>a</i> ₁₀	δ	ξ
Domion 242	f_1	1,6	0,0811	0,0794	0,0773	0,0732	0,0715	0,0672	0,0651	0,0645	0,0645	0,0611	0,0282	0,4497
Poliliar 245	f_2	25,9	0,3692	0,3547	0,3607	0,3579	0,3559	0,3534	0,3481	0,3426	0,3382	0,3324	0,0105	0,1672
	f_1	1,6	0,0818	0,0814	0,0800	0,0765	0,0754	0,0701	0,0696	0,0680	0,0649	0,0640	0,0246	0,3920
Pomiar 244	f_2	25,9	0,3827	0,3780	0,3711	0,3663	0,3619	0,3574	0,3551	0,3500	0,3422	0,3361	0,0130	0,2068
Damian 245	f_1	1,6	0,0752	0,0721	0,0647	0,0627	0,0619	0,0602	0,0600	0,0588	0,0585	0,0560	0,0295	0,4691
Pomiar 245	f_2	25,9	0,3945	0,3885	0,3846	0,3785	0,3756	0,3726	0,3676	0,3643	0,3599	0,3573	0,0099	0,1577
Domior 246	f_1	1,6	0,0239	0,0232	0,0216	0,0202	0,0201	0,0195	0,0192	0,0187	0,0181	0,0175	0,0310	0,4930
r onnar 240	f_2	25,9	0,4769	0,4689	0,4630	0,4598	0,4550	0,4484	0,4425	0,4359	0,4296	0,4242	0,0117	0,1865

 Tab. Z. 3. 3 Liczba tłumienia dwóch pierwszych częstotliwości drgań poprzecznych pojedynczej aluminiowej belki wspornikowej pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 2,5 kg).

 $f_{\rm l}$ - częstotliwość odpowiadająca pierwszej postaci drgań [Hz];

 f_2 - częstotliwość odpowiadająca drugiej postaci drgań [Hz];

 a_1, a_{j+1}, \ldots - kolejne maksymalne przyspieszenia w czasie $t \, [m/s^2]$;

 δ - logarytmiczny dekrement tłumienia [-];

	f_1	f_2	ξ_1	ξ_2
Wartości średnie	1,6	25,90	0,451	0,180
odchylenie standardowe	0	0,0000	0,024	0,012
współczynnik zmienności	0	0,0000	0,0524	0,0663

			<i>a</i> ₁	<i>a</i> ₂	<i>a</i> ₃	<i>a</i> ₄	<i>a</i> ₅	<i>a</i> ₆	<i>a</i> ₇	<i>a</i> ₈	<i>a</i> 9	<i>a</i> ₁₀	δ	۶
Domiar 247	f_1	1,5	0,0622	0,0618	0,0598	0,0576	0,0560	0,0559	0,0550	0,0542	0,0522	0,0500	0,0219	0,3481
Pointar 247	f_2	29,2	0,3362	0,3315	0,3271	0,3209	0,3140	0,3074	0,3024	0,2992	0,2963	0,2935	0,0136	0,2163
Pomiar 248	f_1	1,5	0,0681	0,0663	0,0663	0,0643	0,0635	0,0613	0,0590	0,0577	0,0563	0,0542	0,0228	0,3626
Folillai 240	f_2	29,2	0,3067	0,3010	0,2971	0,2960	0,2956	0,2930	0,2902	0,2880	0,2841	0,2792	0,0094	0,1496
Pomiar 240	f_1	1,5	0,0723	0,0693	0,0687	0,0673	0,0671	0,0657	0,0635	0,0629	0,0620	0,0602	0,0183	0,2912
Pomiar 249	f_2	29,2	0,1601	0,1591	0,1565	0,1539	0,1516	0,1498	0,1480	0,1436	0,1382	0,1338	0,0179	0,2858
Pomiar 250	f_1	1,5	0,0887	0,0866	0,0832	0,0803	0,0784	0,0767	0,0731	0,0710	0,0693	0,0671	0,0279	0,4437
Folillai 250	f_2	29,2	0,1637	0,1623	0,1604	0,1591	0,1581	0,1571	0,1558	0,1535	0,1519	0,1498	0,0089	0,1413
Pomiar 251	f_1	1,5	0,0699	0,0678	0,0648	0,0623	0,0622	0,0615	0,0604	0,0559	0,0557	0,0550	0,0239	0,3813
Folillai 231	f_2	29,2	0,2696	0,2665	0,2640	0,2623	0,2599	0,2564	0,2517	0,2475	0,2451	0,2442	0,0099	0,1576
Pomiar 252	f_1	1,5	0,0451	0,0433	0,0424	0,0421	0,0419	0,0418	0,0411	0,0409	0,0399	0,0359	0,0228	0,3631
Pomiai 232	f_2	29,2	0,2561	0,2523	0,2488	0,2456	0,2437	0,2415	0,2388	0,2354	0,2306	0,2267	0,0122	0,1942

 Tab. Z. 3. 4 Liczba tłumienia dwóch pierwszych częstotliwości drgań poprzecznych pojedynczej aluminiowej belki wspornikowej pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 3,5 kg).

 $f_{\rm l}$ - częstotliwość odpowiadająca pierwszej postaci drgań [Hz];

f2 - częstotliwość odpowiadająca drugiej postaci drgań [Hz];

 a_1, a_{j+1}, \ldots - kolejne maksymalne przyspieszenia w czasie $t \text{ [m/s^2]};$

 δ - logarytmiczny dekrement tłumienia [-];

	f_1	f_2	ξ_1	ξ_2
Wartości średnie	1,5	29,20	0,365	0,191
odchylenie standardowe	0	0,0000	0,035	0,039
współczynnik zmienności	0	0,0000	0,0957	0,2025

			<i>a</i> ₁	a_2	<i>a</i> ₃	a_4	<i>a</i> ₅	a_6	<i>a</i> ₇	a_8	<i>a</i> 9	<i>a</i> ₁₀	δ	ζ
	f_1	1,5	0,0081	0,0079	0,0764	0,0073	0,0070	0,0067	0,0659	0,0062	0,0058	0,0054	0,0398	0,6338
Pomiar 255	f_2	29,4	0,1229	0,1188	0,1149	0,1106	0,1068	0,1045	0,1016	0,0970	0,0941	0,0920	0,0290	0,4611
Pomiar 256	f_1	1,4	0,0246	0,0244	0,0240	0,0237	0,0236	0,0235	0,0233	0,0228	0,0225	0,0219	0,0117	0,1870
1 onnar 230	f_2	29,4	0,0697	0,0665	0,0659	0,0651	0,0641	0,0634	0,0616	0,0602	0,0593	0,0585	0,0175	0,2791
Domiar 257	f_1	1,3	0,0392	0,0367	0,0342	0,0303	0,0297	0,0292	0,0292	0,0289	0,0284	0,0269	0,0375	0,5970
Pomiar 257	f_2	29,4	0,1319	0,1285	0,1213	0,1130	0,1084	0,1083	0,1052	0,1027	0,0970	0,0960	0,0318	0,5061
Domiar 258	f_1	1,3	0,0351	0,0334	0,0329	0,0312	0,0296	0,0291	0,0287	0,0285	0,2820	0,0264	0,0282	0,4495
1 onnar 238	f_2	29,4	0,0764	0,0743	0,0724	0,0712	0,0706	0,0698	0,0690	0,0680	0,0661	0,0641	0,0176	0,2804
Domiar 250	f_1	1,3	0,0338	0,0330	0,0312	0,0309	0,0278	0,0255	0,0255	0,0254	0,0252	0,0246	0,0318	0,5067
Follial 239	f_2	29,4	0,0899	0,0886	0,0855	0,0819	0,0795	0,0780	0,0767	0,0757	0,0742	0,0725	0,0216	0,3437
Pomiar 260	f_1	1,3	0,0072	0,0712	0,0068	0,0067	0,0065	0,0063	0,0059	0,0056	0,0052	0,0050	0,0379	0,6037
Formal 200	f_2	29,4	0,2441	0,2403	0,2375	0,2346	0,2317	0,2285	0,2250	0,2214	0,2178	0,2143	0,0130	0,2073
					•					•				•

 Tab. Z. 3. 5 Liczba tłumienia dwóch pierwszych częstotliwości drgań poprzecznych pojedynczej aluminiowej belki wspornikowej pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 5 kg).

f1 - częstotliwość odpowiadająca pierwszej postaci drgań [Hz];

 f_2 - częstotliwość odpowiadająca drugiej postaci drgań [Hz];

 a_1, a_{j+1}, \ldots - kolejne maksymalne przyspieszenia w czasie $t \text{ [m/s^2]};$

 δ - logarytmiczny dekrement tłumienia [-];

	f_1	f_2	$\check{\zeta}_1$	$\check{\zeta}_2$
Wartości średnie	1,35	29,40	0,496	0,346
odchylenie standardowe	0	0,0000	0,118	0,082
współczynnik zmienności	0	0,0000	0,2372	0,2362

			<i>a</i> ₁	<i>a</i> ₂	<i>a</i> ₃	<i>a</i> ₄	<i>a</i> ₅	a_6	<i>a</i> ₇	<i>a</i> ₈	<i>a</i> 9	<i>a</i> ₁₀	δ	ڋ
Domion 261	f_1	1,3	0,0117	0,0116	0,0115	0,0115	0,0109	0,0106	0,0102	0,0101	0,0099	0,0098	0,0177	0,2822
Polillar 201	f_2	29,4	0,2471	0,2436	0,2413	0,2389	0,2361	0,2321	0,2275	0,2231	0,2188	0,2170	0,0130	0,2068
Domiar 262	f_1	1,3	0,0131	0,0102	0,0121	0,0141	0,0151	0,0131	0,0118	0,0110	0,0109	0,0126	0,0037	0,0596
Folinai 202	f_2	29,4	0,2197	0,2169	0,2137	0,2100	0,2069	0,2045	0,2021	0,1988	0,1950	0,1902	0,0144	0,2296
Demier 262	f_1	1,3	0,0095	0,0086	0,0072	0,0098	0,0088	0,0080	0,0058	0,0043	0,0062	0,0086	0,0099	0,1578
Pomiar 263	f_2	29,4	0,2454	0,2435	0,2417	0,2388	0,2342	0,2296	0,2256	0,2221	0,2173	0,2148	0,0133	0,2121
Domion 264	f_1	1,3	0,0187	0,0176	0,0189	0,0204	0,0206	0,0160	0,0142	0,0143	0,0139	0,0151	0,0214	0,3409
Pointar 204	f_2	29,4	0,2775	0,2726	0,2685	0,2665	0,2633	0,2611	0,2571	0,2535	0,2504	0,2458	0,0121	0,1932
Domion 265	f_1	1,3	0,0183	0,0180	0,0201	0,0218	0,0211	0,0189	0,0153	0,0176	0,0175	0,0170	0,0075	0,1199
ronnar 203	f_2	29,4	0,2529	0,2491	0,2467	0,2449	0,2421	0,2389	0,2355	0,2332	0,2298	0,2281	0,0103	0,1643

 Tab. Z. 2. 1 Liczba tłumienia dwóch pierwszych częstotliwości drgań poprzecznych pojedynczej aluminiowej belki wspornikowej pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 6 kg).

f1 - częstotliwość odpowiadająca pierwszej postaci drgań [Hz];

 f_2 - częstotliwość odpowiadająca drugiej postaci drgań [Hz];

 a_1, a_{j+1}, \dots - kolejne maksymalne przyspieszenia w czasie t [m/s²];

 δ - logarytmiczny dekrement tłumienia [-];

	f_1	f_2	ξ_1	ξ_2
Wartości średnie	1,3	29,40	0,192	0,201
odchylenie standardowe	0	0,0000	0,074	0,015
współczynnik zmienności	0	0,0000	0,3832	0,0767

Załącznik 4 – Wyniki badań eksperymentalnych dla złożonej belki wspornikowej z warstwą polimeru o grubości 0,5 mm (Etap II).

			<i>a</i> ₁	<i>a</i> ₂	<i>a</i> ₃	<i>a</i> ₄	<i>a</i> 5	<i>a</i> ₆	<i>a</i> ₇	<i>a</i> ₈	<i>a</i> 9	<i>a</i> ₁₀	δ	ξ
Domiar 105	f_1	7,7	0,7622	0,7224	0,6843	0,6584	0,6253	0,5842	0,5522	0,5253	0,4925	0,4620	0,0501	0,7972
Folinai 195	f_2	40,1	0,5387	0,4933	0,4474	0,4108	0,3793	0,3389	0,3117	0,2863	0,2582	0,2310	0,0847	1,3483
Pomiar 106	f_1	7,7	0,6199	0,6088	0,5863	0,5603	0,5274	0,4914	0,4559	0,4292	0,4058	0,3914	0,0460	0,7322
Tolliai 190	f_2	40,1	0,3082	0,2892	0,2781	0,2446	0,2100	0,1962	0,1873	0,1645	0,1414	0,1320	0,0848	1,3502
Domiar 107	f_1	7,7	0,8667	0,8227	0,7838	0,7433	0,7060	0,6687	0,6358	0,6034	0,5696	0,5429	0,0468	0,7449
Folinai 197	f_2	40	0,7563	0,6929	0,6289	0,5749	0,5293	0,4768	0,4342	0,4004	0,3608	0,3210	0,0857	1,3646
Domiar 108	f_1	7,7	0,6971	0,6657	0,6467	0,6175	0,5840	0,5445	0,5098	0,4821	0,4546	0,4341	0,0474	0,7542
Tolliai 196	f_2	40,2	0,3858	0,3626	0,3434	0,3033	0,2643	0,2451	0,2287	0,2014	0,1748	0,1623	0,0866	1,3788
Pomiar 100	f_1	7,7	0,7410	0,7159	0,6825	0,6590	0,6203	0,5808	0,5465	0,5118	0,4839	0,4674	0,0461	0,7338
Folinai 199	f_2	40,1	0,4000	0,3634	0,3485	0,3142	0,2694	0,2460	0,2342	0,2093	0,1813	0,1678	0,0869	1,3833
Pomiar 200	f_1	7,7	0,6222	0,5952	0,5558	0,5344	0,5087	0,4763	0,4542	0,4286	0,4071	0,3848	0,0481	0,7652
ronnar 200	f_2	40,2	0,5941	0,5402	0,4903	0,4498	0,4109	0,3684	0,3364	0,3091	0,2762	0,2478	0,0874	1,3924

Tab. Z. 4. 1 Liczba tłumienia dwóch pierwszych częstotliwości drgań poprzecznych złożonej bel	ki wspornikowej
z warstwą polimeru o grubości 0,5 mm.	

Legenda i objaśnienia:

 f_1 - częstotliwość odpowiadająca pierwszej postaci drgań [Hz];

 f_2 - częstotliwość odpowiadająca drugiej postaci drgań [Hz];

 a_1, a_{j+1}, \ldots - kolejne maksymalne przyspieszenia w czasie $t \text{ [m/s^2]};$

 δ - logarytmiczny dekrement tłumienia [-];

_		f_1	f_2	$\check{\zeta}_1$	ξ_2
	Wartości średnie	7,7	40,12	0,755	1,370
I	odchylenie standardowe	0	0,0532	0,017	0,013
	współczynnik zmienności	0	0,0013	0,0228	0,0094

			<i>a</i> ₁	<i>a</i> ₂	<i>a</i> ₃	a_4	<i>a</i> ₅	a_6	<i>a</i> ₇	<i>a</i> ₈	<i>a</i> 9	<i>a</i> ₁₀	δ	ξ
Domion 201	f_1	5,3	0,1283	0,1163	0,1083	0,1028	0,0971	0,0902	0,0899	0,0875	0,0849	0,0838	0,0426	0,6788
Pomlar 201	f_2	40,2	0,8660	0,7840	0,7065	0,6448	0,5943	0,5302	0,4846	0,4466	0,4009	0,3556	0,0890	1,4173
	f_1	5,3	0,1520	0,1349	0,1287	0,1184	0,1102	0,1017	0,0970	0,0943	0,0933	0,0914	0,0509	0,8103
Pomiar 202	f_2	40,2	0,7144	0,6485	0,5840	0,5306	0,4938	0,4419	0,4001	0,3694	0,3337	0,2959	0,0881	1,4035
D : 202	f_1	5,3	0,1484	0,1389	0,1303	0,1215	0,1138	0,1084	0,0991	0,0968	0,0920	0,0877	0,0526	0,8381
Pomiar 203	f_2	40,2	0,7412	0,6751	0,6087	0,5512	0,5075	0,4554	0,4150	0,3802	0,3413	0,3047	0,0889	1,4155
D : 204	f_1	5,3	0,2395	0,2262	0,2111	0,1985	0,1856	0,1753	0,1629	0,1544	0,1445	0,1371	0,0558	0,8883
Polillai 204	f_2	40,2	0,6394	0,5831	0,5194	0,4747	0,4357	0,3885	0,3528	0,3263	0,2938	0,2563	0,0914	1,4557
Demier 205	f_1	5,2	0,1693	0,1558	0,1475	0,1362	0,1321	0,1251	0,1164	0,1101	0,1051	0,0994	0,0532	0,8473
Pomiar 205	f_2	40,2	0,7380	0,6646	0,6047	0,5516	0,4960	0,4520	0,4153	0,3722	0,3311	0,3022	0,0893	1,4217
Domior 206	f_1	5,3	0,1628	0,1498	0,1423	0,1330	0,1270	0,1210	0,1196	0,1150	0,1143	0,1104	0,0388	0,6185
Polillai 200	f_2	40,2	0,9951	0,8904	0,8152	0,7446	0,6699	0,6096	0,5568	0,4995	0,4436	0,4034	0,0903	1,4378
Legenda i o	bjaś	snienia	<u>ı</u> :											

Tab. Z. 4. 2 Liczba tłumienia dwóch pierwszych częstotliwości drgań poprzecznych złożonej belki wspornikowej z warstwą polimeru o grubości 0,5 mm pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 1 kg).

 $f_{\rm l}$ - częstotliwość odpowiadająca pierwszej postaci drgań [Hz];

f2 - częstotliwość odpowiadająca drugiej postaci drgań [Hz];

 a_1, a_{j+1}, \ldots - kolejne maksymalne przyspieszenia w czasie $t \text{ [m/s^2]};$

 δ - logarytmiczny dekrement tłumienia [-];

	f_1	f_2	ξ_1	ξ_2
Wartości średnie	5,28	40,20	0,780	1,425
odchylenie standardowe	0	0,0000	0,075	0,013
współczynnik zmienności	0	0,0000	0,0967	0,0092

Γab. Z. 4. 3 Liczba tłumienia dwóch pierwszych częstotliwości drgań poprzecznych złożonej belki wspornikowej	
z warstwą polimeru o grubości 0,5 mm pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 2,5 kg).	

			<i>a</i> ₁	<i>a</i> ₂	<i>a</i> ₃	<i>a</i> ₄	<i>a</i> ₅	<i>a</i> ₆	a 7	<i>a</i> ₈	<i>a</i> 9	<i>a</i> ₁₀	δ	ξ
Domion 207	f_1	4,1	0,1675	0,1640	0,1612	0,1559	0,1529	0,1474	0,1414	0,1378	0,1343	0,1303	0,0251	0,3999
Pointar 207	f_2	41,5	0,7523	0,6364	0,5484	0,4600	0,3665	0,3012	0,2537	0,2040	0,1602	0,1292	0,1762	2,8054
	f_1	4,1	0,1893	0,1849	0,1810	0,1771	0,1733	0,1668	0,1633	0,1570	0,1528	0,1469	0,0254	0,4038
Pomar 208	f_2	41,5	0,9484	0,7912	0,6692	0,5661	0,4689	0,3738	0,3020	0,2471	0,1950	0,1535	0,1821	2,8998
D : 200	f_1	4	0,2455	0,2423	0,2384	0,2130	0,2256	0,2173	0,2110	0,2042	0,1975	0,1920	0,0246	0,3914
Pomiar 209	f_2	41,6	0,9564	0,8302	0,7316	0,6493	0,5611	0,4757	0,4128	0,3591	0,3068	0,2534	0,1328	2,1150
Pomiar 210	f_1	4,1	0,2238	0,2183	0,2111	0,2059	0,1977	0,1917	0,1832	0,1767	0,1703	0,1636	0,0313	0,4989
Pointai 210	f_2	41,6	0,9769	0,8506	0,7511	0,6581	0,5709	0,4862	0,4188	0,3610	0,3079	0,2577	0,1333	2,1220
	f_1	4	0,1962	0,1925	0,1844	0,1772	0,1732	0,1669	0,1589	0,1543	0,1469	0,1426	0,0319	0,5081
Pomiar 211	f_2	41,8	0,9099	0,7976	0,7055	0,6222	0,5439	0,4711	0,4078	0,3573	0,3076	0,2620	0,1245	1,9825
Pomiar 212	f_1	4	0,2287	0,2242	0,2162	0,2079	0,1977	0,1934	0,1865	0,1792	0,1735	0,1667	0,0316	0,5035
Poiniai 212	f_2	41,5	0,9551	0,8266	0,7203	0,6235	0,5326	0,4395	0,3735	0,3181	0,2591	0,2121	0,1505	2,3961
Legenda i o	bjaś	snienia	<u>ı</u> :											
f_1 - częstotliv	vość	ć odpo	wiadająca	a pierwsz	ej postaci	i drgań [ŀ	łz];							

 f_2 - częstotliwość odpowiadająca drugiej postaci drgań [Hz];

 a_1, a_{j+1}, \ldots - kolejne maksymalne przyspieszenia w czasie $t \, [m/s^2]$;

 δ - logarytmiczny dekrement tłumienia [-];

	f_1	f_2	ξ_1	ξ_2
Wartości średnie	4,05	41,58	0,451	2,387
odchylenie standardowe	0	0,0827	0,041	0,273
współczynnik zmienności	0	0,0020	0,0906	0,1144

			<i>a</i> ₁	<i>a</i> ₂	<i>a</i> ₃	<i>a</i> ₄	<i>a</i> ₅	<i>a</i> ₆	<i>a</i> ₇	<i>a</i> ₈	<i>a</i> 9	<i>a</i> ₁₀	δ	ξ
Domion 212	f_1	3,5	0,0379	0,0363	0,0339	0,0338	0,0295	0,0291	0,0280	0,0261	0,0255	0,0249	0,0420	0,6681
Pointar 215	f_2	38,1	0,6790	0,6304	0,5290	0,3973	0,3815	0,3803	0,3232	0,2694	0,2422	0,1944	0,1251	1,9916
Pomiar 214	f_1	3,5	0,0463	0,0400	0,0373	0,0342	0,0335	0,0292	0,0290	0,0272	0,0260	0,0256	0,0595	0,9467
Folliai 214	f_2	38,1	0,6780	0,6304	0,5296	0,3947	0,3818	0,3815	0,2318	0,2694	0,2422	0,1944	0,1249	1,9892
Pomiar 215	f_1	3,6	0,1383	0,1357	0,1322	0,1287	0,1255	0,1207	0,1157	0,1126	0,1090	0,1054	0,0272	0,4326
Pomiar 215	f_2	38,6	0,4634	0,4283	0,3477	0,2970	0,2673	0,2364	0,2136	0,1855	0,1548	0,1299	0,1272	2,0252
Pomiar 216	f_1	3,5	0,1638	0,1590	0,1550	0,1527	0,1468	0,1414	0,1388	0,1353	0,1289	0,1237	0,0281	0,4471
Folliai 210	f_2	38,6	0,3935	0,3023	0,2230	0,1978	0,1786	0,1379	0,1323	0,1316	0,1244	0,1195	0,1192	1,8977
Pomiar 217	f_1	3,6	0,1160	0,1164	0,1099	0,1031	0,0988	0,0952	0,0947	0,0898	0,0860	0,0839	0,0323	0,5151
Ponnai 217	f_2	38,5	0,1329	0,1103	0,1180	0,0996	0,0815	0,0614	0,0588	0,0433	0,0405	0,0404	0,1192	1,8981
Pomiar 218	f_1	3,5	0,1235	0,1197	0,1146	0,1077	0,1022	0,1002	0,0972	0,0938	0,0885	0,0869	0,0352	0,5599
Folliai 216	f_2	38,7	0,1845	0,1576	0,1306	0,0886	0,0762	0,0697	0,0518	0,0514	0,0506	0,0495	0,1315	2,0947
		•												

Tab. Z. 4. 4 Liczba tłumienia dwóch pierwszych częstotliwości drgań poprzecznych złożonej belki wspornikowej z warstwą polimeru o grubości 0,5 mm pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 3,5 kg).

 $f_{\rm l}$ - częstotliwość odpowiadająca pierwszej postaci drgań [Hz];

f2 - częstotliwość odpowiadająca drugiej postaci drgań [Hz];

 a_1, a_{j+1}, \ldots - kolejne maksymalne przyspieszenia w czasie $t \text{ [m/s^2]};$

 δ - logarytmiczny dekrement tłumienia [-];

	f_1	f_2	$\check{\zeta}_1$	ξ_2
Wartości średnie	3,53	38,43	0,595	1,983
odchylenie standardowe	0	0,1880	0,136	0,054
współczynnik zmienności	0	0,0049	0,2286	0,0271

			<i>a</i> ₁	<i>a</i> ₂	<i>a</i> ₃	a_4	<i>a</i> 5	<i>a</i> ₆	<i>a</i> ₇	<i>a</i> ₈	<i>a</i> 9	<i>a</i> ₁₀	δ	ζ,
	f_1	3,1	0,0872	0,0841	0,0838	0,0782	0,0780	0,0737	0,0703	0,0671	0,0645	0,0627	0,0329	0,5242
Pomiar 219	f_2	38,5	0,4951	0,4588	0,4215	0,3583	0,3227	0,2958	0,2588	0,2268	0,2014	0,1823	0,0999	1,5909
Pomiar 220	f_1	3,1	0,1110	0,1055	0,1035	0,0986	0,0948	0,0929	0,0900	0,0853	0,0831	0,0817	0,0306	0,4874
Folliai 220	f_2	38,5	0,8074	0,7353	0,6900	0,6053	0,5338	0,5038	0,4497	0,3840	0,3527	0,3219	0,0920	1,4643
Pomiar 221	f_1	3,1	0,1069	0,1045	0,1008	0,0976	0,0937	0,0907	0,0871	0,0847	0,0820	0,0783	0,0312	0,4966
Pomiar 221	f_2	38,6	0,6029	0,5719	0,5157	0,4433	0,4142	0,3836	0,3242	0,2893	0,2722	0,2355	0,0940	1,4969
Pomiar 222	f_1	3,1	0,0895	0,0871	0,0848	0,0802	0,0800	0,0761	0,0727	0,0696	0,0684	0,0655	0,0312	0,4969
Polillai 222	f_2	38,6	0,5311	0,4973	0,4479	0,3917	0,3645	0,3306	0,2803	0,2556	0,2353	0,2015	0,0969	1,5432
Domiar 222	f_1	3,1	0,0788	0,0767	0,0742	0,0702	0,0682	0,0651	0,0647	0,0622	0,0592	0,0575	0,0315	0,5013
Pointal 225	f_2	38,6	0,6040	0,5459	0,4746	0,4429	0,4072	0,3454	0,3173	0,2903	0,2491	0,2218	0,1002	1,5952
Pamiar 224	f_1	3,1	0,0901	0,0855	0,0845	0,0806	0,0798	0,0761	0,0726	0,0699	0,0694	0,0666	0,0302	0,4812
Pomiar 224	f_2	38,6	0,7758	0,6946	0,6579	0,5958	0,5173	0,4807	0,4429	0,3794	0,3412	0,3158	0,0899	1,4312

Tab. Z. 4. 5 Liczba tłumienia dwóch pierwszych częstotliwości drgań poprzecznych złożonej belki wspornikowej z warstwą polimeru o grubości 0,5 mm pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 5 kg).

f1 - częstotliwość odpowiadająca pierwszej postaci drgań [Hz];

 f_2 - częstotliwość odpowiadająca drugiej postaci drgań [Hz];

 a_1, a_{j+1}, \ldots - kolejne maksymalne przyspieszenia w czasie $t \text{ [m/s^2]};$

 δ - logarytmiczny dekrement tłumienia [-];

_		f_1	f_2	$\check{\zeta}_1$	$\check{\zeta}_2$
	Wartości średnie	3,1	38,57	0,498	1,520
	odchylenie standardowe	0	0,0365	0,010	0,048
	współczynnik zmienności	0	0,0009	0,0210	0,0314

			<i>a</i> ₁	<i>a</i> ₂	<i>a</i> ₃	a_4	<i>a</i> ₅	a_6	<i>a</i> ₇	a_8	<i>a</i> 9	<i>a</i> ₁₀	δ	ξ
Domion 225	f_1	2,9	0,0552	0,0533	0,0518	0,0507	0,0469	0,0460	0,0453	0,0405	0,0401	0,0398	0,0327	0,5209
Pomiai 225	f_2	38,5	0,6636	0,6305	0,5798	0,5102	0,4663	0,4356	0,3890	0,3466	0,3197	0,2858	0,0842	1,3414
Pomiar 226	f_1	2,8	0,0528	0,0514	0,0483	0,0472	0,0457	0,0429	0,0429	0,0403	0,0402	0,0381	0,0327	0,5208
Polinai 220	f_2	38,5	0,5313	0,5060	0,4650	0,4059	0,3737	0,3488	0,3094	0,2753	0,2553	0,2313	0,0832	1,3242
Domiar 227	f_1	2,8	0,0640	0,0628	0,0615	0,0602	0,0587	0,0560	0,0545	0,0530	0,0515	0,0462	0,0326	0,5189
Pomiar 227	f_2	38,6	0,3825	0,3480	0,3289	0,2960	0,2629	0,2404	0,2186	0,1901	0,1729	0,1583	0,0882	1,4048
Domion 228	f_1	2,8	0,0634	0,0603	0,0576	0,0547	0,0526	0,0504	0,0478	0,0460	0,0451	0,0432	0,0383	0,6100
Poiniai 226	f_2	38,6	0,4423	0,4158	0,3939	0,3412	0,3086	0,2905	0,2640	0,2312	0,2123	0,1945	0,0822	1,3082
Domion 220	f_1	2,8	0,0639	0,0611	0,0594	0,0545	0,0533	0,0506	0,0501	0,0495	0,0472	0,0421	0,0417	0,6637
Politial 229	f_2	38,7	0,5756	0,5079	0,4623	0,4331	0,3954	0,3522	0,3234	0,2979	0,2629	0,2364	0,0890	1,4170
D	f_1	2,8	0,0850	0,0848	0,0822	0,0815	0,0798	0,0754	0,0724	0,0682	0,0669	0,0647	0,0272	0,4334
Pomiar 230	f_2	38,6	0,5334	0,4889	0,4536	0,4098	0,3674	0,3386	0,3060	0,2675	0,2440	0,2243	0,0866	1,3794

Tab. Z. 4. 6 Liczba tłumienia dwóch pierwszych częstotliwości drgań poprzecznych złożonej belki wspornikowej z warstwą polimeru o grubości 0,5 mm pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 6 kg).

 $f_{\rm l}$ - częstotliwość odpowiadająca pierwszej postaci drgań [Hz];

f2 - częstotliwość odpowiadająca drugiej postaci drgań [Hz];

 a_1, a_{j+1}, \ldots - kolejne maksymalne przyspieszenia w czasie $t \text{ [m/s^2]};$

 δ - logarytmiczny dekrement tłumienia [-];

	f_1	f_2	ξ_1	ξ_2
Wartości średni	e 2,82	38,58	0,545	1,363
odchylenie standard	lowe 0	0,0532	0,057	0,031
współczynnik zmien	ności 0	0,0014	0,1049	0,0231

Załącznik 5 – Wyniki badań eksperymentalnych dla złożonej belki wspornikowej z warstwą polimeru o grubości 1,2 mm (Etap II).

		<i>a</i> ₁	<i>a</i> ₂	<i>a</i> ₃	<i>a</i> ₄	<i>a</i> 5	<i>a</i> ₆	a 7	<i>a</i> ₈	<i>a</i> 9	<i>a</i> ₁₀	δ	ž	
Domiar 150	f_1	8,3	0,7051	0,6704	0,6334	0,6006	0,5786	0,5521	0,5243	0,5030	0,4762	0,4438	0,0463	0,7372
Folliai 139	f_2	39,9	0,4545	0,4120	0,3968	0,3658	0,3185	0,2900	0,2746	0,2489	0,2200	0,2013	0,0814	1,2968
Pomiar 160	f_1	8,3	0,6899	0,6516	0,6205	0,5929	0,5649	0,5391	0,5121	0,4936	0,4674	0,4416	0,0446	0,7104
Tonnai 100	f_2	39,9	0,4977	0,4550	0,4363	0,3989	0,3481	0,3191	0,2988	0,2717	0,2407	0,2233	0,0801	1,2762
Pomiar 161	f_1	8,3	0,5755	0,5503	0,5233	0,4970	0,4736	0,4513	0,4300	0,4073	0,3917	0,3683	0,0446	0,7107
	f_2	39,9	0,3729	0,3575	0,3248	0,2819	0,2594	0,2476	0,2243	0,1983	0,1817	0,1706	0,0782	1,2452
Pomiar 162	f_1	8,3	0,5400	0,5115	0,4876	0,4643	0,4391	0,4205	0,4004	0,3788	0,3638	0,3469	0,0443	0,7047
10111111102	f_2	39,9	0,3579	0,3465	0,3206	0,2797	0,2548	0,2403	0,2176	0,1917	0,1767	0,1670	0,0762	1,2138
Pomiar 163	f_1	8,3	0,5901	0,5548	0,5273	0,4979	0,4751	0,4525	0,4343	0,4126	0,3899	0,3707	0,0465	0,7403
Pomiar 165	f_2	39,9	0,4071	0,3729	0,3575	0,3238	0,2836	0,2605	0,2476	0,2243	0,1991	0,1820	0,0805	1,2819
D 144	f_1	8,3	0,6966	0,6547	0,6195	0,5899	0,5710	0,5314	0,5327	0,5057	0,4750	0,4423	0,0454	0,7233
1011101 104	f_2	40,2	0,3555	0,3034	0,2791	0,3659	0,2391	0,2116	0,1967	0,1819	0,1670	0,1468	0,0884	1,4084

Tab. Z. 5. 1 Liczba tłumienia dwóch pierwszych częstotliwości drgań poprzecznych złożonej belki w	spornikowej
z warstwą polimeru o grubości 1,2 mm.	

Legenda i objaśnienia:

 f_1 - częstotliwość odpowiadająca pierwszej postaci drgań [Hz];

 f_2 - częstotliwość odpowiadająca drugiej postaci drgań [Hz];

 a_1, a_{j+1}, \ldots - kolejne maksymalne przyspieszenia w czasie $t \text{ [m/s^2]};$

 δ - logarytmiczny dekrement tłumienia [-];

	f_1	f_2	ξ_1	ξ_2
Wartości średnie	8,3	39,95	0,721	1,287
odchylenie standardowe	0	0,0866	0,011	0,047
współczynnik zmienności	0	0,0022	0,0147	0,0365

			<i>a</i> ₁	<i>a</i> ₂	<i>a</i> ₃	a_4	<i>a</i> ₅	a_6	a 7	<i>a</i> ₈	<i>a</i> 9	<i>a</i> ₁₀	δ	ζ
Domior 165	f_1	5,6	0,0279	0,0261	0,0250	0,0232	0,0220	0,0203	0,0191	0,0178	0,0165	0,0156	0,0579	0,9220
Polillai 105	f_2	40,1	0,9964	0,9159	0,8375	0,7671	0,7177	0,6572	0,5983	0,5453	0,5014	0,4533	0,0788	1,2541
	f_1	5,6	0,0211	0,0203	0,0191	0,0183	0,0170	0,0158	0,0148	0,0137	0,0128	0,0120	0,0565	0,8998
Pomiar 166	f_2	40,1	0,5514	0,5126	0,4666	0,4296	0,3926	0,3541	0,3242	0,2971	0,2731	0,2498	0,0792	1,2608
Pomiar 167	f_1	5,6	0,2623	0,2494	0,2378	0,2240	0,2093	0,1964	0,1835	0,1697	0,1568	0,1460	0,0586	0,9329
Pomiar 167	f_2	40,1	0,8711	0,7982	0,7301	0,6711	0,6258	0,5704	0,5212	0,4774	0,4346	0,3937	0,0794	1,2646
Domion 169	f_1	5,6	0,2274	0,2162	0,2033	0,1909	0,1788	0,1654	0,1530	0,1428	0,1346	0,1252	0,0597	0,9503
Pomlar 108	f_2	40,1	0,8704	0,7986	0,7261	0,6670	0,6240	0,5694	0,5170	0,4761	0,4309	0,3880	0,0808	1,2865
Demier 160	f_1	5,6	0,2163	0,2045	0,1905	0,1800	0,1673	0,1562	0,1456	0,1358	0,1265	0,1194	0,0594	0,9462
Poliliar 109	f_2	40,2	0,6903	0,6308	0,5764	0,5275	0,4931	0,4489	0,4102	0,3749	0,3399	0,3062	0,0813	1,2944
Pomiar 170	f_1	5,6	0,2524	0,2406	0,2263	0,2136	0,1999	0,1873	0,1725	0,1639	0,1509	0,1413	0,0580	0,9238
	f_2	40,2	0,8267	0,7571	0,6899	0,6322	0,5906	0,5413	0,4931	0,4491	0,4095	0,3690	0,0807	1,2845
Legenda i o	biaś	nienia												

Tab. Z. 5. 2 Liczba tłumienia dwóch pierwszych częstotliwości drgań poprzecznych złożonej belki wspornikowej z warstwą polimeru o grubości 1,2 mm pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 1 kg).

 f_1 - częstotliwość odpowiadająca pierwszej postaci drgań [Hz];

f2 - częstotliwość odpowiadająca drugiej postaci drgań [Hz];

 a_1, a_{j+1}, \ldots - kolejne maksymalne przyspieszenia w czasie $t \text{ [m/s^2]};$

 δ - logarytmiczny dekrement tłumienia [-];

	f_1	f_2	ξ_1	ξ_2
Wartości średnie	5,6	40,13	0,929	1,274
odchylenie standardowe	0	0,0365	0,013	0,012
współczynnik zmienności	0	0,0009	0,0140	0,0091

			<i>a</i> ₁	<i>a</i> ₂	<i>a</i> ₃	a_4	<i>a</i> 5	<i>a</i> ₆	<i>a</i> ₇	<i>a</i> ₈	<i>a</i> 9	<i>a</i> ₁₀	δ	ξ
Domion 171	f_1	4,3	0,1388	0,1317	0,1248	0,1174	0,1140	0,1069	0,1008	0,0949	0,0891	0,0868	0,0470	0,7477
i Jiniai 171	f_2	40,7	1,3050	1,1720	1,0480	0,9318	0,8181	0,7275	0,6377	0,5529	0,4879	0,4364	0,1095	1,7443
	f_1	4,3	0,1488	0,1450	0,1376	0,1285	0,1241	0,1173	0,1116	0,1065	0,1006	0,0934	0,0465	0,7409
Pomiar 172	f_2	40,7	0,9414	0,8492	0,7530	0,6685	0,5900	0,5259	0,4569	0,3980	0,3533	0,3143	0,1097	1,7468
Pomiar 173	f_1	4,3	0,1692	0,1611	0,1544	0,1488	0,1406	0,1343	0,1261	0,1213	0,1135	0,1074	0,0455	0,7238
	f_2	40,6	0,9425	0,8409	0,7434	0,6591	0,5815	0,5148	0,4427	0,3876	0,3386	0,3024	0,1137	1,8102
Domion 174	f_1	4,3	0,1229	0,1101	0,1080	0,1071	0,1015	0,0916	0,0858	0,0846	0,0805	0,0732	0,0519	0,8260
Poiniar 174	f_2	40,8	0,9179	0,8152	0,7286	0,6478	0,5656	0,5007	0,4405	0,3856	0,3366	0,3002	0,1118	1,7797
Domion 175	f_1	4,3	0,1429	0,1377	0,1304	0,1256	0,1194	0,1131	0,1060	0,1022	0,0967	0,0916	0,0445	0,7085
Folliai 175	f_2	40,7	1,0090	0,8972	0,7960	0,7038	0,6203	0,5423	0,4811	0,4191	0,3695	0,3304	0,1116	1,7777
D 1 150	f_1	4,3	0,1536	0,1465	0,1391	0,1320	0,1256	0,1190	0,1127	0,1081	0,1034	0,0964	0,0465	0,7411
ronnar 170	f_2	40,8	1,2160	1,0830	0,9658	0,8598	0,7543	0,6643	0,5824	0,5113	0,4444	0,3937	0,1128	1,7958
Legenda i o	biaś	snienia	ı:											

Tab. Z. 5. 3 Liczba tłumienia dwóch pierwszych częstotliwości drgań poprzecznych złożonej belki wspornikowej z warstwą polimeru o grubości 1,2 mm pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 2,5 kg).

 f_1 - częstotliwość odpowiadająca pierwszej postaci drgań [Hz];

f2 - częstotliwość odpowiadająca drugiej postaci drgań [Hz];

 a_1, a_{j+1}, \ldots - kolejne maksymalne przyspieszenia w czasie $t \text{ [m/s^2]};$

 δ - logarytmiczny dekrement tłumienia [-];

	f_1	f_2	ξ_1	ξ_2
Wartości średnie	4,3	40,72	0,748	1,776
odchylenie standardowe	0	0,0532	0,029	0,019
współczynnik zmienności	0	0,0013	0,0386	0,0104

			<i>a</i> ₁	<i>a</i> ₂	<i>a</i> ₃	<i>a</i> ₄	<i>a</i> ₅	a_6	<i>a</i> ₇	a_8	<i>a</i> 9	<i>a</i> ₁₀	δ	ξ
Domion 177	f_1	3,7	0,1070	0,0989	0,0937	0,0886	0,0846	0,0797	0,0748	0,0717	0,0659	0,0623	0,0541	0,8615
Pointar 177	f_2	41,2	0,7009	0,5558	0,4388	0,3497	0,2872	0,2264	0,1759	0,1501	0,1385	0,1275	0,1704	2,7138
Pomiar 178	f_1	3,7	0,1048	0,0994	0,0934	0,0918	0,0830	0,0762	0,0733	0,0681	0,0653	0,0628	0,0512	0,8160
ronna 170	f_2	41,3	0,4562	0,3598	0,2795	0,2205	0,1741	0,1463	0,1282	0,1150	0,1110	0,1002	0,1516	2,4136
Pomiar 179	f_1	3,7	0,1115	0,1034	0,0957	0,0923	0,0872	0,0816	0,0771	0,0729	0,0681	0,0655	0,0533	0,8483
Politiai 175	f_2	41,5	0,9026	0,7532	0,6209	0,5165	0,4197	0,3359	0,2677	0,2110	0,1661	0,1253	0,1975	3,1442
Pomiar 180	f_1	3,7	0,0949	0,0895	0,0851	0,0788	0,0746	0,0733	0,0672	0,0635	0,0597	0,0559	0,0529	0,8428
Folliai 100	f_2	41,5	0,7229	0,5971	0,4818	0,3913	0,3127	0,2473	0,1882	0,1440	0,1107	0,0883	0,2103	3,3482
Pomiar 181	f_1	3,7	0,0945	0,0861	0,0822	0,0763	0,0726	0,0669	0,0651	0,0598	0,0582	0,0541	0,0557	0,8870
Folliai 101	f_2	41,4	0,5760	0,4691	0,3731	0,3002	0,2363	0,1751	0,1296	0,0991	0,0928	0,0903	0,1853	2,9511
Pomiar 182	f_1	3,7	0,1117	0,1064	0,0999	0,0950	0,0891	0,0840	0,0800	0,0752	0,0723	0,0677	0,0501	0,7973
	f_2	41,7	0,3573	0,2808	0,2189	0,1668	0,1321	0,0968	0,0791	0,0688	0,0551	0,0461	0,2048	3,2618

Tab. Z. 5. 4 Liczba tłumienia dwóch pierwszych częstotliwości drgań poprzecznych złożonej belki wspornikowej z warstwą polimeru o grubości 1,2 mm pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 3,5 kg).

 $f_{\rm l}$ - częstotliwość odpowiadająca pierwszej postaci drgań [Hz];

f2 - częstotliwość odpowiadająca drugiej postaci drgań [Hz];

 a_1, a_{j+1}, \ldots - kolejne maksymalne przyspieszenia w czasie $t \text{ [m/s^2]};$

 δ - logarytmiczny dekrement tłumienia [-];

	f_1	f_2	ξ_1	ξ_2										
Wartości średnie	3,7	41,43	0,842	2,972										
odchylenie standardowe	0	0,1238	0,023	0,252										
współczynnik zmienności	0	0,0030	0,0269	0,0847										
			<i>a</i> ₁	<i>a</i> ₂	<i>a</i> ₃	<i>a</i> ₄	<i>a</i> ₅	<i>a</i> ₆	<i>a</i> ₇	<i>a</i> ₈	<i>a</i> 9	<i>a</i> ₁₀	δ	ξ
--------------	-------	------	-----------------------	-----------------------	-----------------------	-----------------------	-----------------------	-----------------------	-----------------------	-----------------------	------------	------------------------	--------	--------
	f_1	3,2	0,0670	0,0627	0,0572	0,0551	0,0508	0,0478	0,0456	0,0436	0,0429	0,0403	0,0509	0,8098
Pomiar 183	f_2	37,8	0,6756	0,5087	0,3708	0,2919	0,2716	0,2511	0,1837	0,1471	0,1455	0,1230	0,1703	2,7124
Pomiar 184	f_1	3,2	0,0650	0,0617	0,0576	0,0529	0,0496	0,0489	0,0442	0,0423	0,0408	0,0397	0,0493	0,7846
Folliai 104	f_2	37,8	0,3423	0,2371	0,1900	0,1648	0,1124	0,1096	0,0959	0,0920	0,0820	0,0794	0,1461	2,3267
Domiar 195	f_1	3,2	0,0753	0,0728	0,0661	0,0614	0,0576	0,0541	0,0525	0,0475	0,0455	0,0448	0,0519	0,8266
Poliliai 165	f_2	37,7	0,1543	0,1288	0,1038	0,0952	0,0788	0,0666	0,0503	0,0414	0,0323	0,0250	0,1818	2,8956
Domiar 196	f_1	3,2	0,0633	0,0612	0,0554	0,0536	0,0510	0,0495	0,0435	0,0417	0,0388	0,0377	0,0519	0,8260
Poliliai 160	f_2	37,9	0,1306	0,1217	0,1000	0,0898	0,0665	0,0558	0,0397	0,0325	0,0218	0,0210	0,1830	2,9140
Domion 197	f_1	3,2	0,0983	0,0928	0,0891	0,0839	0,0773	0,0748	0,0712	0,0671	0,0628	0,0591	0,0509	0,8100
Poiniai 187	f_2	37,8	0,1296	0,1258	0,1094	0,1026	0,0809	0,0662	0,0460	0,0343	0,0219	0,0199	0,1876	2,9869
Domiar 199	f_1	3,2	0,0815	0,0776	0,0722	0,0673	0,0650	0,0603	0,0577	0,0540	0,0529	0,0517	0,0456	0,7260
Pomiai 166	f_2	37,9	0,2042	0,1665	0,1328	0,1160	0,0917	0,0767	0,0600	0,0500	0,0365	0,0318	0,1860	2,9622
	· · ·	·			J J		,	,	,,		J J			J

Tab. Z. 5. 5 Liczba tłumienia dwóch pierwszych częstotliwości drgań poprzecznych złożonej belki wspornikowej z warstwą polimeru o grubości 1,2 mm pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 5 kg).

f1 - częstotliwość odpowiadająca pierwszej postaci drgań [Hz];

 f_2 - częstotliwość odpowiadająca drugiej postaci drgań [Hz];

 a_1, a_{j+1}, \ldots - kolejne maksymalne przyspieszenia w czasie $t \text{ [m/s^2]};$

 δ - logarytmiczny dekrement tłumienia [-];

_		f_1	f_2	ξ_1	ξ_2
	Wartości średnie	3,2	37,82	0,797	2,800
	odchylenie standardowe	0	0,0532	0,027	0,177
	współczynnik zmienności	0	0,0014	0,0338	0,0634

			<i>a</i> ₁	<i>a</i> ₂	<i>a</i> ₃	<i>a</i> ₄	<i>a</i> ₅	<i>a</i> ₆	<i>a</i> ₇	<i>a</i> ₈	<i>a</i> 9	<i>a</i> ₁₀	δ	ξ
Domion 190	f_1	2,9	0,0502	0,0486	0,0466	0,0420	0,0394	0,0383	0,0371	0,0354	0,0337	0,0304	0,0501	0,7971
Poiniai 169	f_2	38,3	0,5262	0,4383	0,3791	0,3126	0,2685	0,2196	0,1933	0,1617	0,1443	0,1253	0,1435	2,2850
Pomiar 100	f_1	3	0,0372	0,0367	0,0322	0,0310	0,0288	0,0243	0,0239	0,0226	0,0224	0,0208	0,0583	0,9277
Folliai 190	f_2	38,4	0,3451	0,2849	0,2534	0,2068	0,1849	0,1531	0,1374	0,1154	0,1016	0,0856	0,1394	2,2192
Pomiar 101	f_1	3	0,0467	0,0406	0,0394	0,0376	0,0354	0,0320	0,0290	0,0277	0,0266	0,0255	0,0604	0,9615
Poliliai 191	f_2	38,4	0,3149	0,2560	0,2259	0,1848	0,1626	0,1359	0,1178	0,1029	0,0886	0,0790	0,1382	2,2011
Pomiar 102	f_1	3	0,0572	0,0556	0,0493	0,0445	0,0415	0,0389	0,0374	0,0346	0,0320	0,0303	0,0634	1,0100
Folillai 192	f_2	38,4	0,2460	0,2241	0,1846	0,1645	0,1361	0,1199	0,1033	0,0895	0,0780	0,0676	0,1292	2,0569
Pomiar 103	f_1	3	0,0532	0,0513	0,0477	0,0434	0,0394	0,0384	0,0331	0,0293	0,0282	0,0269	0,0684	1,0888
Folliai 195	f_2	38,3	0,3988	0,3232	0,2929	0,2350	0,2141	0,1722	0,1576	0,1325	0,1194	0,1013	0,1370	2,1821
Pomiar 104	f_1	2,9	0,0567	0,0523	0,0490	0,0428	0,0422	0,0389	0,0380	0,0365	0,0328	0,0296	0,0649	1,0340
Folliai 194	f_2	38,2	0,4952	0,4127	0,3612	0,2933	0,2495	0,1984	0,1694	0,1414	0,1241	0,1060	0,1542	2,4547
Tanan da tabén	<i>.</i>						-							

Tab. Z. 5. 6 Liczba tłumienia dwóch pierwszych częstotliwości drgań poprzecznych złożonej belki wspornikowej z warstwą polimeru o grubości 1,2 mm pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 6 kg).

f1 - częstotliwość odpowiadająca pierwszej postaci drgań [Hz];

f2 - częstotliwość odpowiadająca drugiej postaci drgań [Hz];

 a_1, a_{j+1}, \dots - kolejne maksymalne przyspieszenia w czasie $t \text{ [m/s^2]};$

 δ - logarytmiczny dekrement tłumienia [-];

	f_1	f_2	ξ_1	ξ_2
Wartości średnie	2,97	38,33	0,970	2,233
odchylenie standardowe	0	0,0577	0,072	0,093
współczynnik zmienności	0	0,0015	0,0740	0,0417

Załącznik 6 – Wyniki badań eksperymentalnych dla złożonej belki wspornikowej z warstwą polimeru o grubości 1,75 mm (Etap II).

			<i>a</i> ₁	<i>a</i> ₂	<i>a</i> ₃	a_4	<i>a</i> ₅	<i>a</i> ₆	a 7	<i>a</i> ₈	<i>a</i> 9	<i>a</i> ₁₀	δ	ڋ
Domion 122	f_1	8,2	0,3739	0,3435	0,3230	0,3056	0,2878	0,2694	0,2506	0,2306	0,2109	0,1979	0,0636	1,0131
Poliliar 125	f_2	38,3	0,3769	0,3642	0,3469	0,3100	0,2728	0,2483	0,2307	0,2111	0,1907	0,1734	0,0776	1,2363
Pomiar 124	f_1	8,2	0,3783	0,3584	0,3406	0,3140	0,2872	0,2625	0,2455	0,2266	0,2152	0,2073	0,0602	0,9578
1 0111a1 124	f_2	38,3	0,2909	0,2551	0,2371	0,2257	0,2040	0,1782	0,1616	0,1527	0,1414	0,1272	0,0827	1,3172
Pomiar 125	f_1	8,2	0,4171	0,3967	0,3649	0,3450	0,3206	0,2976	0,2773	0,2584	0,2477	0,2263	0,0611	0,9737
Folillar 125	f_2	38,2	0,2198	0,2072	0,1960	0,1837	0,1651	0,1466	0,1307	0,1147	0,1035	0,0955	0,0834	1,3275
Pomiar 126	f_1	8,2	0,3896	0,3683	0,3507	0,3261	0,3030	0,2776	0,2607	0,2422	0,2242	0,2185	0,0578	0,9209
1 onnar 120	f_2	38,3	0,4366	0,4170	0,3748	0,3288	0,2983	0,2811	0,2584	0,2267	0,2057	0,1912	0,0826	1,3148
Pomiar 127	f_1	8,2	0,3699	0,3550	0,3389	0,3145	0,2905	0,2685	0,2477	0,2282	0,2152	0,2038	0,0596	0,9492
1 0111a1 127	f_2	38,3	0,4218	0,4055	0,3868	0,3449	0,3034	0,2777	0,2589	0,2373	0,2120	0,1933	0,0780	1,2425
Domiar 128	f_1	8,2	0,4016	0,3835	0,3580	0,3224	0,3036	0,2792	0,2573	0,2396	0,2214	0,2100	0,0648	1,0324
1011101 128	f_2	38,3	0,3704	0,3268	0,2983	0,2796	0,2556	0,2269	0,2062	0,1907	0,1742	0,1582	0,0851	1,3547

Tab. Z. 6. 1 Liczba tłumienia dwóch pierwszych częstotliwości drgań poprzecznych złożonej belki	wspornikowej
z warstwą polimeru o grubości 1,75 mm.	

Legenda i objaśnienia:

 f_1 - częstotliwość odpowiadająca pierwszej postaci drgań [Hz];

 f_2 - częstotliwość odpowiadająca drugiej postaci drgań [Hz];

 a_1, a_{j+1}, \ldots - kolejne maksymalne przyspieszenia w czasie $t \text{ [m/s^2]};$

 δ - logarytmiczny dekrement tłumienia [-];

	f_1	f_2	ξ_1	ξ_2
Wartości średnie	8,2	38,28	0,975	1,299
odchylenie standardowe	0	0,0289	0,029	0,034
współczynnik zmienności	0	0,0008	0,0301	0,0262

			<i>a</i> ₁	<i>a</i> ₂	<i>a</i> ₃	<i>a</i> ₄	<i>a</i> ₅	<i>a</i> ₆	<i>a</i> ₇	<i>a</i> ₈	<i>a</i> 9	<i>a</i> ₁₀	δ	ξ
Domion 120	f_1	5,6	0,1937	0,1901	0,1792	0,1755	0,1623	0,1520	0,1412	0,1335	0,1229	0,1155	0,0517	0,8233
Pomiar 129	f_2	38,5	0,4237	0,4034	0,3756	0,3431	0,3089	0,2779	0,2747	0,2186	0,1948	0,1778	0,0868	1,3827
	f_1	5,6	0,1953	0,1844	0,1677	0,1492	0,1331	0,1181	0,1052	0,0962	0,0890	0,0853	0,0829	1,3194
Pomiar 130	f_2	38,5	0,4879	0,4507	0,4218	0,3964	0,3706	0,3395	0,3056	0,2727	0,2430	0,2150	0,0819	1,3049
D : 101	f_1	5,6	0,1728	0,1605	0,1560	0,1446	0,1329	0,1227	0,1108	0,1051	0,0951	0,0833	0,0730	1,1619
Pomiar 131	f_2	38,5	0,3921	0,3677	0,3381	0,3104	0,2795	0,2491	0,2220	0,1969	0,1777	0,1593	0,0901	1,4343
Domion 122	f_1	5,6	0,2132	0,2080	0,1984	0,1908	0,1831	0,1712	0,1631	0,1495	0,1398	0,1297	0,0497	0,7914
Poliliai 152	f_2	38,5	0,4436	0,4207	0,3951	0,3649	0,3308	0,2980	0,2679	0,2355	0,2092	0,1885	0,0856	1,3628
Domior 122	f_1	5,6	0,2235	0,2075	0,1975	0,1779	0,1643	0,1495	0,1401	0,1284	0,1178	0,1098	0,0711	1,1318
Polilla 155	f_2	38,5	0,4964	0,4695	0,4427	0,4075	0,3697	0,3329	0,2956	0,2600	0,2321	0,2099	0,0861	1,3706
Pomiar 134	f_1	5,6	0,2064	0,1952	0,1816	0,1678	0,1500	0,1384	0,1226	0,1155	0,1104	0,1014	0,0711	1,1318
Folillai 154	f_2	38,5	0,4046	0,3674	0,3392	0,3040	0,2692	0,2388	0,2096	0,1904	0,1729	0,1600	0,0928	1,4773
Legenda i o	hiać	inionio												

 Tab. Z. 6. 2 Liczba tłumienia dwóch pierwszych częstotliwości drgań poprzecznych złożonej belki wspornikowej z warstwą polimeru o grubości 1,75 mm pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 1 kg).

f1 - częstotliwość odpowiadająca pierwszej postaci drgań [Hz];

f2 - częstotliwość odpowiadająca drugiej postaci drgań [Hz];

 a_1, a_{j+1}, \ldots - kolejne maksymalne przyspieszenia w czasie $t \text{ [m/s^2]};$

 δ - logarytmiczny dekrement tłumienia [-];

	f_1	f_2	ξ_1	ξ_2
Wartości średnie	5,6	38,50	1,060	1,389
odchylenie standardowe	0	0,0000	0,147	0,042
współczynnik zmienności	0	0,0000	0,1387	0,0305

z wars	z warstwą polimeru o grubości 1,75 mm pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 2,5 kg).													
			<i>a</i> ₁	<i>a</i> ₂	<i>a</i> ₃	<i>a</i> ₄	<i>a</i> ₅	a_6	<i>a</i> ₇	<i>a</i> ₈	<i>a</i> 9	<i>a</i> ₁₀	δ	ξ
Pomiar 135	f_1	4,3	0,1103	0,1044	0,0996	0,0966	0,0896	0,0848	0,0739	0,0691	0,0661	0,0642	0,0541	0,8613
1 Olliar 155	f_2	39,2	0,8246	0,7464	0,6732	0,6095	0,5607	0,5068	0,4601	0,4194	0,3779	0,3374	0,0894	1,4230
	£.	42	0 1499	0 1452	0 1 3 4 1	0 1266	0 1210	0 1075	0 1068	0 1015	0.0948	0.0860	0.0555	0 8840

Tab. Z. 6. 3 Liczba tłumienia dwóch pierwszych częstotliwości drgań poprzecznych złożonej belki wspornikowej z warstwą polimeru o grubości 1,75 mm pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 2,5 kg).

Pomiar 135	f_2	39,2	0,8246	0,7464	0,6732	0,6095	0,5607	0,5068	0,4601	0,4194	0,3779	0,3374	0,0894	1,4230			
	f_1	4,2	0,1499	0,1452	0,1341	0,1266	0,1210	0,1075	0,1068	0,1015	0,0948	0,0860	0,0555	0,8840			
Pomiar 136	f_2	39,2	1,1370	1,0460	0,9729	0,8781	0,7817	0,7161	0,6542	0,5871	0,5303	0,4854	0,0851	1,3554			
D : 127	f_1	4,3	0,1080	0,1053	0,1008	0,0940	0,0838	0,0803	0,0754	0,0696	0,0665	0,0621	0,0554	0,8817			
Pomiar 137	f_2	39,2	1,1140	1,0150	0,9329	0,8591	0,7754	0,6960	0,6333	0,5746	0,5139	0,4621	0,0880	1,4012			
Domion 129	f_1	4,3	0,1299	0,1255	0,1180	0,1090	0,1032	0,0957	0,0887	0,0853	0,0802	0,0732	0,0574	0,9140			
Pomiar 138	f_2	39,3	1,3270	1,2200	1,1200	1,0130	0,9093	0,8223	0,7436	0,6702	0,6046	0,5477	0,0885	1,4092			
D : 120	f_1	4,3	0,1216	0,1143	0,1054	0,0990	0,0970	0,0924	0,0879	0,0795	0,0770	0,0727	0,0515	0,8200			
Pomiar 139	f_2	39,2	1,1560	1,0620	0,9737	0,8762	0,7858	0,7146	0,6453	0,5776	0,5205	0,4704	0,0899	1,4317			
Domiar 140	f_1	4,3	0,1419	0,1321	0,1241	0,1160	0,1041	0,0984	0,0935	0,0887	0,0825	0,0758	0,0627	0,9991			
Folillai 140	f_2	39,2	1,4270	1,3040	1,1970	1,1010	0,9892	0,8834	0,8005	0,7268	0,6440	0,5842	0,0893	1,4221			
Legenda i o	bjaś	inienia	<u>ı</u> :				egenda i objaśnienia:										

 $f_{\rm l}$ - częstotliwość odpowiadająca pierwszej postaci drgań [Hz];

f2 - częstotliwość odpowiadająca drugiej postaci drgań [Hz];

 a_1, a_{j+1}, \ldots - kolejne maksymalne przyspieszenia w czasie $t \text{ [m/s^2]};$

 δ - logarytmiczny dekrement tłumienia [-];

	f_1	f_2	ξ_1	ξ_2
Wartości średnie	4,28	39,22	0,893	1,407
odchylenie standardowe	0	0,0289	0,043	0,019
współczynnik zmienności	0	0,0007	0,0478	0,0139

			<i>a</i> ₁	<i>a</i> ₂	<i>a</i> ₃	<i>a</i> ₄	<i>a</i> ₅	a_6	<i>a</i> ₇	a_8	<i>a</i> 9	<i>a</i> ₁₀	δ	۶
Domion 141	f_1	3,7	3,7	0,1119	0,1063	0,0986	0,0958	0,0858	0,0800	0,0789	0,0740	0,0687	0,0675	0,0506
Folillai 141	f_2	41,2	40	0,7766	0,6692	0,5701	0,4960	0,4273	0,3594	0,3039	0,2597	0,2150	0,1768	0,1480
Pomiar 142	f_1	3,7	3,7	0,1147	0,1103	0,1031	0,0953	0,0896	0,0867	0,0823	0,0734	0,0675	0,0668	0,0541
1 onnar 1 4 2	f_2	41,3	40,1	0,9045	0,7770	0,6600	0,5690	0,4890	0,4035	0,3385	0,2821	0,2335	0,1896	0,1562
Pomiar 1/3	f_1	3,7	3,7	0,1072	0,1014	0,0968	0,0846	0,0836	0,0791	0,0747	0,0718	0,0639	0,0585	0,0605
Foliliai 145	f_2	41,5	40,2	0,7470	0,6212	0,5248	0,4464	0,3775	0,3150	0,2613	0,2170	0,1779	0,1424	0,1657
Pomiar 144	f_1	3,7	3,7	0,0847	0,0740	0,0738	0,0645	0,0620	0,0564	0,0540	0,0498	0,0416	0,0411	0,0724
Folinai 144	f_2	41,5	40,3	0,6363	0,5376	0,4560	0,3855	0,2334	0,2696	0,2240	0,1475	0,1185	0,0967	0,1884
Domiar 145	f_1	3,7	3,7	0,1056	0,0953	0,0943	0,0830	0,0810	0,0747	0,0728	0,0647	0,0645	0,0624	0,0526
Folinai 145	f_2	41,4	40,3	0,3067	0,2560	0,2086	0,1740	0,1440	0,1138	0,0914	0,0773	0,0602	0,0440	0,1942
Pomiar 146	f_1	3,7	3,7	0,1006	0,0908	0,0903	0,0859	0,0712	0,0689	0,0643	0,0640	0,0586	0,0535	0,0631
1011111 140	f_2	41,7	40,3	0,3965	0,3356	0,2772	0,2247	0,1851	0,1529	0,1184	0,0907	0,0750	0,0583	0,1918

Tab. Z. 6. 4 Liczba tłumienia dwóch pierwszych częstotliwości drgań poprzecznych złożonej belki wspornikowej z warstwą polimeru o grubości 1,75 mm pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 3,5 kg).

 $f_{\rm l}$ - częstotliwość odpowiadająca pierwszej postaci drgań [Hz];

f2 - częstotliwość odpowiadająca drugiej postaci drgań [Hz];

 a_1, a_{j+1}, \ldots - kolejne maksymalne przyspieszenia w czasie $t \text{ [m/s^2]};$

 δ - logarytmiczny dekrement tłumienia [-];

	f_1	f_2	ξ_1	ξ_2
Wartości średnie	3,7	40,20	0,938	2,772
odchylenie standardowe	0	0,0894	0,092	0,225
współczynnik zmienności	0	0,0022	0,0981	0,0811

			<i>a</i> ₁	<i>a</i> ₂	<i>a</i> ₃	<i>a</i> ₄	<i>a</i> ₅	<i>a</i> ₆	<i>a</i> ₇	<i>a</i> ₈	<i>a</i> 9	<i>a</i> ₁₀	δ	ξ
	f_1	3,2	0,0927	0,0883	0,0808	0,0757	0,0725	0,0688	0,0625	0,0601	0,0540	0,0523	0,0573	0,9128
Pomiar 147	f_2	36,1	0,3237	0,2779	0,2331	0,1993	0,1604	0,1267	0,0933	0,0721	0,0587	0,0523	0,1823	2,9026
Domiar 149	f_1	3,3	0,0792	0,0737	0,0702	0,0692	0,0619	0,0589	0,0520	0,0518	0,0469	0,0448	0,0570	0,9069
Ponnai 146	f_2	36,1	0,3808	0,2978	0,2556	0,2276	0,1907	0,1574	0,1245	0,1009	0,0812	0,0668	0,1741	2,7718
Pomiar 149	f_1	3,2	0,0818	0,0791	0,0739	0,0702	0,0655	0,0587	0,0565	0,0510	0,0495	0,0466	0,0563	0,8961
Fonnai 142	f_2	36,2	0,5776	0,5120	0,4436	0,3897	0,3291	0,2741	0,2194	0,1766	0,1384	0,1134	0,1628	2,5923
Pomiar 150	f_1	3,3	0,7616	0,7261	0,6738	0,6737	0,6087	0,5593	0,5242	0,4998	0,4940	0,4447	0,0538	0,8567
Ponnai 150	f_2	36,1	0,3601	0,3221	0,2762	0,2434	0,2043	0,1674	0,1346	0,1071	0,0851	0,0713	0,1619	2,5788
Pomiar 151	f_1	3,3	0,0564	0,0524	0,0517	0,0471	0,0454	0,0428	0,0399	0,0387	0,0347	0,0327	0,0545	0,8680
Ponnai 151	f_2	36,1	0,4246	0,3740	0,3277	0,2915	0,2452	0,2042	0,1656	0,1338	0,1059	0,0866	0,1590	2,5323
Pomiar 152	f_1	3,3	0,0712	0,0650	0,0609	0,0595	0,0539	0,0537	0,0476	0,0462	0,0442	0,0425	0,0516	0,8221
Poliliai 132	f_2	36,1	0,5042	0,4452	0,3899	0,3447	0,2906	0,2429	0,1955	0,1588	0,1281	0,1056	0,1563	2,4894
										J				i

 Tab. Z. 6. 5 Liczba tłumienia dwóch pierwszych częstotliwości drgań poprzecznych złożonej belki wspornikowej z warstwą polimeru o grubości 1,75 mm pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 5 kg).

f1 - częstotliwość odpowiadająca pierwszej postaci drgań [Hz];

 f_2 - częstotliwość odpowiadająca drugiej postaci drgań [Hz];

 a_1, a_{j+1}, \ldots - kolejne maksymalne przyspieszenia w czasie $t \text{ [m/s^2]};$

 δ - logarytmiczny dekrement tłumienia [-];

	f_1	f_2	$\check{\zeta}_1$	$\check{\zeta}_2$
Wartości średnie	3,27	36,12	0,877	2,645
odchylenie standardowe	0	0,0289	0,025	0,112
współczynnik zmienności	0	0,0008	0,0280	0,0425

			<i>a</i> ₁	<i>a</i> ₂	<i>a</i> ₃	<i>a</i> ₄	<i>a</i> ₅	<i>a</i> ₆	<i>a</i> ₇	a_8	<i>a</i> 9	<i>a</i> ₁₀	δ	ξ
Domine 152	f_1	3	0,0520	0,0486	0,0461	0,0434	0,0406	0,0382	0,0359	0,0322	0,0299	0,0269	0,0659	1,0490
Pointal 155	f_2	36,2	0,5353	0,4635	0,4130	0,3601	0,3091	0,2701	0,2334	0,2054	0,1784	0,1567	0,1228	1,9562
Domiar 154	f_1	3	0,0638	0,0598	0,0558	0,0534	0,0513	0,0498	0,0447	0,0439	0,0392	0,0354	0,0590	0,9398
Poliliai 134	f_2	36,2	0,6239	0,5446	0,4831	0,4283	0,3761	0,3319	0,2866	0,2482	0,2088	0,1890	0,1194	1,9017
Domiar 155	f_1	3	0,0659	0,0623	0,0590	0,0551	0,0509	0,0483	0,0477	0,0447	0,0415	0,0384	0,0540	0,8601
Politiar 155	f_2	36,3	0,7280	0,6280	0,5562	0,4892	0,4352	0,3845	0,3364	0,2946	0,2550	0,2227	0,1184	1,8861
Domion 156	f_1	3	0,0813	0,0764	0,0720	0,0679	0,0622	0,0592	0,0561	0,0546	0,0496	0,0470	0,0548	0,8733
Poliliai 150	f_2	36,3	0,7900	0,6728	0,5964	0,5205	0,4686	0,4144	0,3689	0,3195	0,2809	0,2423	0,1182	1,8819
Domiar 157	f_1	3	0,0540	0,0478	0,0457	0,0449	0,0419	0,0391	0,0368	0,0347	0,0320	0,0301	0,0585	0,9320
Poliliai 137	f_2	36,2	0,4549	0,4023	0,3553	0,3075	0,2668	0,2265	0,2036	0,1761	0,1569	0,1360	0,1207	1,9226
Domiar 159	f_1	3	0,0674	0,0627	0,0612	0,0580	0,0537	0,0493	0,0476	0,0445	0,0411	0,0389	0,0550	0,8756
Poliliai 136	f_2	36,2	0,4391	0,3840	0,3454	0,2985	0,2607	0,2180	0,1938	0,1686	0,1501	0,1301	0,1216	1,9370

Tab. Z. 6. 6 Liczba tłumienia dwóch pierwszych częstotliwości drgań poprzecznych złożonej belki wspornikowej z warstwą polimeru o grubości 1,75 mm pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 6 kg).

 $f_{\rm l}$ - częstotliwość odpowiadająca pierwszej postaci drgań [Hz];

f2 - częstotliwość odpowiadająca drugiej postaci drgań [Hz];

 a_1, a_{j+1}, \ldots - kolejne maksymalne przyspieszenia w czasie $t \text{ [m/s^2]};$

 δ - logarytmiczny dekrement tłumienia [-];

	f_1	f_2	ξ_1	ξ_2
Wartości średnie	3	36,23	0,922	1,914
odchylenie standardowe	0	0,0365	0,050	0,021
współczynnik zmienności	0	0,0010	0,0541	0,0109

Załącznik 7 – Wyniki badań eksperymentalnych dla złożonej belki wspornikowej z warstwą polimeru o grubości 3,1 mm (Etap II).

			<i>a</i> ₁	<i>a</i> ₂	<i>a</i> ₃	<i>a</i> ₄	<i>a</i> ₅	a_6	a 7	<i>a</i> ₈	<i>a</i> 9	<i>a</i> ₁₀	δ	ξ
Domion 97	f_1	8	0,2495	0,2280	0,2153	0,1999	0,1802	0,1588	0,1440	0,1292	0,1142	0,1075	0,0842	1,3407
Foliliai 87	f_2	35,9	0,5498	0,5096	0,4812	0,4491	0,4172	0,3789	0,3447	0,3207	0,2980	0,2795	0,0677	1,0773
Pomiar 88	f_1	8	0,2888	0,2745	0,2564	0,2358	0,2051	0,1846	0,1699	0,1532	0,1414	0,1297	0,0801	1,2747
i onnai 88	f_2	35,9	0,6352	0,5888	0,5576	0,5238	0,4780	0,4396	0,4001	0,3708	0,3466	0,3225	0,0678	1,0794
Pomiar 80	f_1	8	0,9848	0,9194	0,8318	0,7494	0,6710	0,6104	0,5701	0,5271	0,5096	0,4746	0,0730	1,1624
Folillar 89	f_2	35,9	0,7556	0,6854	0,6344	0,5974	0,5592	0,5145	0,4698	0,4291	0,3985	0,3449	0,0784	1,2488
Pomiar 00	f_1	8	0,2727	0,2541	0,2302	0,2123	0,1924	0,1691	0,1455	0,1374	0,1228	0,1127	0,0884	1,4071
Foliliai 90	f_2	35,9	0,6120	0,5642	0,5337	0,5002	0,4630	0,4218	0,3840	0,3567	0,3321	0,3101	0,0680	1,0825
Pomiar 01	f_1	8	0,2033	0,1897	0,1792	0,1581	0,1427	0,1265	0,1115	0,0977	0,0901	0,0866	0,0853	1,3591
T Officar 91	f_2	35,9	0,5576	0,5099	0,4804	0,4534	0,4207	0,3837	0,3481	0,3232	0,3015	0,2812	0,0685	1,0901
Pomiar 02	f_1	8	0,2806	0,2595	0,2415	0,2203	0,1983	0,1804	0,1577	0,1423	0,1292	0,1222	0,0831	1,3237
i onnai 92	f_2	35,9	0,5738	0,5451	0,5114	0,4725	0,4316	0,3915	0,3646	0,3389	0,3163	0,2925	0,0674	1,0730

Tab. Z. 7. 1 Liczba tłumienia dwóch pierwszych	n częstotliwości drga	ní poprzecznych zło	żonej belki wspornikowej
z warstwą p	polimeru o grubości :	3,1 mm.	

Legenda i objaśnienia:

 f_1 - częstotliwość odpowiadająca pierwszej postaci drgań [Hz];

 f_2 - częstotliwość odpowiadająca drugiej postaci drgań [Hz];

 a_1, a_{j+1}, \ldots - kolejne maksymalne przyspieszenia w czasie $t \text{ [m/s^2]};$

 δ - logarytmiczny dekrement tłumienia [-];

	f_1	f_2	ξ_1	ξ_2
Wartości średnie	8	35,90	1,311	1,109
odchylenie standardowe	0	0,0000	0,060	0,049
współczynnik zmienności	0	0,0000	0,0458	0,0440

			<i>a</i> ₁	<i>a</i> ₂	<i>a</i> ₃	<i>a</i> ₄	<i>a</i> ₅	<i>a</i> ₆	<i>a</i> ₇	<i>a</i> ₈	<i>a</i> 9	<i>a</i> ₁₀	δ	ξ
Domiar 02	f_1	5,3	0,1240	0,1205	0,1063	0,0926	0,0852	0,0747	0,0754	0,0639	0,0586	0,0549	0,0816	1,2989
Poliliai 93	f_2	36	0,8170	0,7755	0,7364	0,6831	0,6223	0,5631	0,5161	0,4756	0,4424	0,4084	0,0693	1,1041
	f_1	5,3	0,2884	0,3728	0,2556	0,2362	0,2173	0,2030	0,1895	0,1721	0,1555	0,1399	0,0723	1,1519
Pomiar 94	f_2	36	0,6933	0,6353	0,6021	0,5696	0,5231	0,4797	0,4340	0,3981	0,3637	0,3436	0,0702	1,1178
D : 05	f_1	5,3	0,1832	0,1706	0,1496	0,1362	0,1181	0,1124	0,1061	0,0938	0,0841	0,0820	0,0804	1,2808
Pomiar 95	f_2	36	0,9419	0,8316	0,7577	0,7166	0,6831	0,6302	0,5674	0,5194	0,4708	0,4389	0,0764	1,2160
Demies 06	f_1	5,4	0,2865	0,2690	0,2548	0,2389	0,2184	0,1992	0,1717	0,1503	0,1427	0,1355	0,0749	1,1923
Pomiar 90	f_2	36	0,9734	0,8789	0,7916	0,7090	0,6447	0,5823	0,5249	0,4737	0,4272	0,3906	0,0913	1,4540
D . 07	f_1	5,4	0,2586	0,2386	0,2147	0,1953	0,1758	0,1607	0,1566	0,1438	0,1327	0,1272	0,0710	1,1298
Pomiar 97	f_2	36	1,2880	1,1600	1,0410	0,9345	0,8488	0,7676	0,6946	0,6260	0,5660	0,5188	0,0909	1,4480
Domiar 08	f_1	5,4	0,1616	0,1453	0,1341	0,1217	0,1061	0,0998	0,0935	0,0872	0,0822	0,0732	0,0792	1,2610
Pointai 90	f_2	36	0,4425	0,3938	0,3619	0,3277	0,2961	0,2732	0,2506	0,2280	0,2029	0,1913	0,0839	1,3353
Legenda i	obja	aśnie	nia:											

Tab. Z. 7. 2 Liczba tłumienia dwóch pierwszych częstotliwości drgań poprzecznych złożonej belki wspornikowej z warstwą polimeru o grubości 3,1 mm pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 1 kg).

 f_1 - częstotliwość odpowiadająca pierwszej postaci drgań [Hz];

f2 - częstotliwość odpowiadająca drugiej postaci drgań [Hz];

 a_1, a_{j+1}, \ldots - kolejne maksymalne przyspieszenia w czasie $t \text{ [m/s^2]};$

 δ - logarytmiczny dekrement tłumienia [-];

	f_1	f_2	ξ_1	ξ_2
Wartości średnie	5,35	36,00	1,219	1,279
odchylenie standardowe	0	0,0000	0,050	0,111
współczynnik zmienności	0	0,0000	0,0411	0,0867

			<i>a</i> ₁	<i>a</i> ₂	<i>a</i> ₃	<i>a</i> ₄	<i>a</i> ₅	<i>a</i> ₆	<i>a</i> ₇	<i>a</i> ₈	<i>a</i> 9	<i>a</i> ₁₀	δ	ξ
Domion 00	f_1	4,2	0,1271	0,1234	0,1172	0,1063	0,0996	0,0918	0,0849	0,0762	0,0695	0,0649	0,0672	1,0700
Pomlar 99	f_2	37,3	1,6690	1,5470	1,4430	1,3110	1,1910	1,0880	0,9575	0,8461	0,7344	0,6439	0,0952	1,5166
	f_1	4,2	0,1258	0,1207	0,1123	0,1031	0,0956	0,0866	0,0802	0,0753	0,0680	0,0611	0,0722	1,1494
Pomiar 100	f_2	37,5	1,5310	1,3560	1,2390	1,1000	0,9747	0,8641	0,7505	0,6481	0,5645	0,4856	0,1148	1,8285
D 101	f_1	4,2	0,1399	0,1361	0,1290	0,1190	0,1092	0,0996	0,0944	0,0859	0,0782	0,0753	0,0619	0,9857
Pomiar 101	f_2	37,8	0,7606	0,6557	0,5753	0,4741	0,3954	0,3312	0,2642	0,2102	0,1705	0,1345	0,1733	2,7588
Domion 102	f_1	4,2	0,0987	0,0959	0,0920	0,0862	0,0820	0,0723	0,0649	0,0611	0,0578	0,0522	0,0637	1,0148
Pointar 102	f_2	37,8	0,7519	0,6422	0,5501	0,4536	0,3731	0,3078	0,2426	0,1922	0,1544	0,1205	0,1831	2,9155
Domiar 102	f_1	4	0,1416	0,1380	0,1258	0,1149	0,1077	0,0983	0,0931	0,0830	0,0787	0,0721	0,0675	1,0750
Poliliai 105	f_2	37,8	1,3050	1,0600	0,9520	0,8243	0,6808	0,5610	0,4638	0,3646	0,2836	0,2270	0,1749	2,7850
Domiar 104	f_1	4,2	0,1545	0,1487	0,1337	0,1228	0,1109	0,1015	0,0936	0,0882	0,0811	0,0776	0,0689	1,0974
Polillai 104	f_2	37,8	1,3500	1,1380	0,9754	0,8415	0,6898	0,5653	0,4656	0,3631	0,2819	0,2224	0,1803	2,8716
Legenda i o	bias	inienia	· ·											

Tab. Z. 7. 3 Liczba tłumienia dwóch pierwszych częstotliwości drgań poprzecznych złożonej belki wspornikowej z warstwą polimeru o grubości 3,1 mm pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 2,5 kg).

f1 - częstotliwość odpowiadająca pierwszej postaci drgań [Hz];

f2 - częstotliwość odpowiadająca drugiej postaci drgań [Hz];

 a_1, a_{j+1}, \ldots - kolejne maksymalne przyspieszenia w czasie $t \text{ [m/s^2]};$

 δ - logarytmiczny dekrement tłumienia [-];

	f_1	f_2	$\check{\zeta}_1$	ξ_2
Wartości średnie	4,17	37,67	1,065	2,446
odchylenie standardowe	0	0,1528	0,041	0,431
współczynnik zmienności	0	0,0041	0,0388	0,1763

			<i>a</i> ₁	<i>a</i> ₂	<i>a</i> ₃	a_4	<i>a</i> ₅	a_6	<i>a</i> ₇	a_8	<i>a</i> 9	<i>a</i> ₁₀	δ	ζ
Domion 105	f_1	3,7	0,0927	0,0811	0,0704	0,0645	0,0628	0,0574	0,0495	0,0471	0,0450	0,0427	0,0774	1,2323
Poliliai 105	f_2	33,2	1,3660	1,1300	1,1150	1,0600	0,8733	0,6865	0,5992	0,5689	0,5082	0,4192	0,1181	1,8810
Pomiar 106	f_1	3,7	0,0776	0,0678	0,0569	0,0548	0,0521	0,0513	0,0456	0,0422	0,0378	0,0371	0,0738	1,1746
Fonnai 100	f_2	33,4	1,0160	0,8875	0,6963	0,5694	0,5393	0,4911	0,4095	0,3344	0,2915	0,2638	0,1348	2,1472
Pomiar 107	f_1	3,7	0,1153	0,0978	0,0889	0,0844	0,0819	0,0739	0,0686	0,0652	0,0575	0,0554	0,0732	1,1660
Pomiar 107	f_2	33,5	1,3150	1,1770	0,9037	0,7014	0,6815	0,6346	0,5248	0,4207	0,3684	0,3322	0,1376	2,1909
Pomiar 108	f_1	3,7	0,1002	0,0896	0,0763	0,0725	0,0725	0,0661	0,0602	0,0569	0,0512	0,0497	0,0702	1,1171
Fonnai 100	f_2	33,5	1,1830	0,9949	0,7409	0,6104	0,6016	0,5484	0,4392	0,3346	0,3228	0,2934	0,1394	2,2202
Pomiar 100	f_1	3,7	0,0887	0,0826	0,0781	0,0750	0,0698	0,0663	0,0618	0,0572	0,0550	0,0491	0,0592	0,9433
Folillai 109	f_2	33,6	1,2900	1,2400	1,1040	0,7715	0,6827	0,6537	0,5605	0,4455	0,3795	0,3464	0,1315	2,0936
Pomiar 110	f_1	3,7	0,0838	0,0811	0,0759	0,0714	0,0643	0,0612	0,0586	0,0551	0,0505	0,0474	0,0571	0,9094
Pomiar 110	f_2	33,7	1,2510	1,1570	0,9290	0,7264	0,6606	0,6130	0,5129	0,4128	0,3612	0,3296	0,1334	2,1239

Tab. Z. 7. 4 Liczba tłumienia dwóch pierwszych częstotliwości drgań poprzecznych złożonej belki wspornikowej z warstwą polimeru o grubości 3,1 mm pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 3,5 kg).

 $f_{\rm l}$ - częstotliwość odpowiadająca pierwszej postaci drgań [Hz];

f2 - częstotliwość odpowiadająca drugiej postaci drgań [Hz];

 a_1, a_{j+1}, \ldots - kolejne maksymalne przyspieszenia w czasie $t \text{ [m/s^2]};$

 δ - logarytmiczny dekrement tłumienia [-];

	f_1	f_2	ξ_1	ξ_2
Wartości średnie	3,7	33,48	1,090	2,109
odchylenie standardowe	0	0,1218	0,094	0,085
współczynnik zmienności	0	0,0036	0,0860	0,0405

			<i>a</i> ₁	<i>a</i> ₂	<i>a</i> ₃	<i>a</i> ₄	<i>a</i> ₅	<i>a</i> ₆	<i>a</i> ₇	<i>a</i> ₈	<i>a</i> 9	<i>a</i> ₁₀	δ	ξ
5	f_1	3,2	0,1034	0,0907	0,0808	0,0728	0,0662	0,0611	0,0539	0,0475	0,0459	0,0449	0,0834	1,3279
Pomiar 111	f_2	34,9	1,0380	0,8526	0,7220	0,6053	0,5191	0,4322	0,3633	0,3130	0,2637	0,2301	0,1507	2,3989
Pomiar 112	f_1	3,2	0,1042	0,0977	0,0900	0,0828	0,0756	0,0669	0,0620	0,0593	0,0523	0,0475	0,0786	1,2519
Folliai 112	f_2	34,9	1,0020	0,8051	0,6693	0,5473	0,4766	0,3902	0,3241	0,2858	0,2410	0,2162	0,1534	2,4420
Pomiar 113	f_1	3,2	0,0897	0,0781	0,0756	0,0688	0,0652	0,0616	0,0575	0,0511	0,0481	0,0433	0,0729	1,1603
Pomiar 113	f_2	35	0,7114	0,5777	0,5064	0,4263	0,3731	0,3252	0,2785	0,2501	0,2186	0,2000	0,1269	2,0206
Domiar 114	f_1	3,2	0,0889	0,0822	0,0721	0,0680	0,0588	0,0536	0,0476	0,0438	0,0394	0,0373	0,0870	1,3846
Pomiai 114	f_2	35	0,6430	0,5666	0,5040	0,4503	0,3865	0,3592	0,3287	0,2956	0,2623	0,2363	0,1001	1,5940
Pomiar 115	f_1	3,2	0,0736	0,0667	0,0650	0,0552	0,0502	0,0455	0,0435	0,0430	0,0372	0,0355	0,0729	1,1601
Ponnai 115	f_2	35,1	0,7421	0,6306	0,5471	0,4610	0,4104	0,3616	0,3108	0,2848	0,2520	0,2217	0,1208	1,9238
Pomiar 116	f_1	3,3	0,0873	0,0777	0,0734	0,0670	0,0623	0,0596	0,0568	0,0539	0,0472	0,0447	0,0670	1,0668
Pomiar 116	f_2	35,1	0,7660	0,6657	0,5636	0,4915	0,4321	0,3717	0,3348	0,2972	0,2684	0,2454	0,1138	1,8126
														,i

Tab. Z. 7. 5 Liczba tłumienia dwóch pierwszych częstotliwości drgań poprzecznych złożonej belki wspornikowej z warstwą polimeru o grubości 3,1 mm pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 5 kg).

f1 - częstotliwość odpowiadająca pierwszej postaci drgań [Hz];

 f_2 - częstotliwość odpowiadająca drugiej postaci drgań [Hz];

 a_1, a_{j+1}, \ldots - kolejne maksymalne przyspieszenia w czasie $t \text{ [m/s^2]};$

 δ - logarytmiczny dekrement tłumienia [-];

	f_1	f_2	$\check{\zeta}_1$	$\check{\zeta}_2$
Wartości średnie	3,22	35,00	1,225	2,032
odchylenie standardowe	0	0,0632	0,084	0,235
współczynnik zmienności	0	0,0018	0,0684	0,1159

			<i>a</i> ₁	<i>a</i> ₂	<i>a</i> ₃	a_4	<i>a</i> ₅	a_6	<i>a</i> ₇	a_8	<i>a</i> 9	<i>a</i> ₁₀	δ	ξ
Domion 117	f_1	3	0,1051	0,0960	0,0899	0,0789	0,0722	0,0632	0,0552	0,0524	0,0444	0,0423	0,0909	1,4477
Pomiai 117	f_2	35,6	1,1730	1,0450	0,9978	0,8387	0,8087	0,6832	0,6267	0,5568	0,4801	0,4426	0,0975	1,5520
Domiar 119	f_1	3	0,0745	0,0657	0,0592	0,0520	0,0438	0,0426	0,0379	0,0341	0,0310	0,0298	0,0918	1,4611
Folliai 110	f_2	35,6	0,1982	0,1732	0,1512	0,1400	0,1211	0,1039	0,0998	0,0878	0,0779	0,0664	0,1093	1,7411
Domion 110	f_1	3	0,0765	0,0722	0,0689	0,0640	0,0565	0,0530	0,0500	0,0466	0,0423	0,0384	0,0689	1,0979
Pomiar 119	f_2	35,6	0,6251	0,5600	0,5041	0,4388	0,4009	0,3526	0,3098	0,2726	0,2368	0,2158	0,1064	1,6936
Domion 120	f_1	3	0,0900	0,0831	0,0764	0,0693	0,0643	0,0565	0,0527	0,0472	0,0430	0,0405	0,0797	1,2696
Poiniai 120	f_2	35,6	1,2150	1,0890	0,9969	0,8949	0,8171	0,7130	0,6525	0,5695	0,5051	0,4499	0,0993	1,5820
Pamiar 121	f_1	3	0,0771	0,0690	0,0628	0,0588	0,0515	0,0475	0,0432	0,0400	0,0357	0,0318	0,0886	1,4101
Politiar 121	f_2	35,6	0,7146	0,6340	0,5826	0,5602	0,4827	0,4563	0,3785	0,3450	0,3046	0,2751	0,0955	1,5200
D 122	f_1	3	0,0829	0,0787	0,0761	0,0688	0,0668	0,0608	0,0564	0,0518	0,0449	0,0432	0,0652	1,0379
Pomiar 122	f_2	35,6	0,9125	0,8281	0,7585	0,6702	0,6151	0,5343	0,4853	0,4186	0,3776	0,3328	0,1009	1,6061
	, .													

Tab. Z. 7. 6 Liczba tłumienia dwóch pierwszych częstotliwości drgań poprzecznych złożonej belki wspornikowej z warstwą polimeru o grubości 3,1 mm pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 6 kg).

 $f_{\rm l}$ - częstotliwość odpowiadająca pierwszej postaci drgań [Hz];

f2 - częstotliwość odpowiadająca drugiej postaci drgań [Hz];

 a_1, a_{j+1}, \ldots - kolejne maksymalne przyspieszenia w czasie $t \text{ [m/s^2]};$

 δ - logarytmiczny dekrement tłumienia [-];

	f_1	f_2	ξ_1	ξ_2
Wartości średnie	3	35,60	1,287	1,616
odchylenie standardowe	0	0,0000	0,130	0,060
współczynnik zmienności	0	0,0000	0,1011	0,0373

Załącznik 8 – Wyniki badań eksperymentalnych dla złożonej belki wspornikowej z warstwą polimeru o grubości 5 mm (Etap II).

			<i>a</i> ₁	<i>a</i> ₂	<i>a</i> ₃	<i>a</i> ₄	<i>a</i> 5	a_6	a 7	<i>a</i> ₈	a 9	<i>a</i> ₁₀	δ	ξ
Domion 44	f_1	7,5	1,276	1,181	1,078	0,9803	0,8841	0,8067	0,7477	0,7059	0,6677	0,635	0,0698	1,1112
Poliliar 44	f_2	34,1	0,9828	0,9329	0,8797	0,8201	0,7559	0,6995	0,6482	0,6037	0,5674	0,5331	0,0612	0,9740
Pomiar 45	f_1	7,5	0,6969	0,657	0,6168	0,5731	0,5295	0,4917	0,4532	0,4246	0,3951	0,3695	0,0634	1,0103
Foliliai 45	f_2	34,1	0,926	0,8691	0,8119	0,7497	0,6933	0,6383	0,6006	0,5623	0,5299	0,4945	0,0627	0,9989
Pomiar 16	f_1	7,5	0,6881	0,6604	0,6248	0,5854	0,5358	0,4919	0,4501	0,4174	0,3899	0,3668	0,0629	1,0018
Pomiar 46	f_2	34,1	0,8712	0,8115	0,7498	0,6933	0,6422	0,5994	0,5634	0,5273	0,493	0,4592	0,0640	1,0197
Pomiar 47	f_1	7,6	0,7148	0,6784	0,6463	0,6084	0,5559	0,505	0,4618	0,4311	0,4093	0,3884	0,0610	0,9713
Foliliai 47	f_2	34,1	0,8349	0,77	0,7121	0,6602	0,6146	0,5776	0,5405	0,5066	0,4705	0,4387	0,0643	1,0247
Domiar 19	f_1	7,6	0,7978	0,7469	0,7005	0,6545	0,6128	0,5666	0,5264	0,4898	0,4528	0,4254	0,0629	1,0013
Foliliai 48	f_2	34,1	1,031	0,9628	0,8897	0,8233	0,762	0,7112	0,6657	0,6244	0,5845	0,543	0,0641	1,0210
Pomiar 40	f_1	7,6	0,6766	0,6403	0,5994	0,5607	0,5176	0,4743	0,4397	0,4114	0,3857	0,3682	0,0608	0,9689
Pomiar 49	f_2	34,1	0,818	0,7617	0,7048	0,6523	0,6033	0,5614	0,529	0,4958	0,465	0,4315	0,0640	1,0185

Tab. Z. 8. 1 Liczba tłumienia dwóch pierwszych częstotliw	vości drgań poprzecznych złożonej belki wspornikowej
z warstwą polimeru	o grubości 5 mm.

Legenda i objaśnienia:

 f_1 - częstotliwość odpowiadająca pierwszej postaci drgań [Hz];

 f_2 - częstotliwość odpowiadająca drugiej postaci drgań [Hz];

 a_1, a_{j+1}, \ldots - kolejne maksymalne przyspieszenia w czasie $t \text{ [m/s^2]};$

 δ - logarytmiczny dekrement tłumienia [-];

	f_1	f_2	ξ_1	ξ_2
Wartości średnie	7,55	34,10	1,011	1,009
odchylenie standardowe	0	0,0000	0,037	0,014
współczynnik zmienności	0	0,0000	0,0365	0,0137

			<i>a</i> ₁	<i>a</i> ₂	<i>a</i> ₃	<i>a</i> ₄	<i>a</i> ₅	<i>a</i> ₆	<i>a</i> ₇	<i>a</i> ₈	<i>a</i> 9	<i>a</i> ₁₀	δ	ξ
Domion 52	f_1	5,1	0,193	0,1835	0,1641	0,1438	0,1245	0,1209	0,1168	0,1029	0,09476	0,08292	0,0845	1,3452
Poiniar 52	f_2	34,2	0,8879	0,8117	0,7509	0,6924	0,6455	0,5997	0,5618	0,5234	0,4858	0,4445	0,0692	1,1018
	f_1	5,1	0,225	0,2208	0,1947	0,1611	0,1429	0,1375	0,1365	0,1218	0,1065	0,09471	0,0865	1,3778
Pomiar 53	f_2	34,2	1,023	0,9458	0,8699	0,806	0,7478	0,6973	0,6498	0,6058	0,5644	0,5257	0,0666	1,0601
D : 54	f_1	5,1	0,2215	0,2066	0,1879	0,167	0,1523	0,1424	0,137	0,1217	0,112	0,098	0,0815	1,2985
Pomiar 54	f_2	34,2	0,7169	0,6605	0,6075	0,5585	0,5215	0,4868	0,4553	0,424	0,391	0,3665	0,0671	1,0684
Damian 55	f_1	5,1	0,2443	0,232	0,211	0,1904	0,17	0,1612	0,1509	0,1351	0,1231	0,1149	0,0754	1,2012
Pointar 55	f_2	34,2	1,087	1,009	0,9381	0,8679	0,8056	0,7484	0,6954	0,6435	0,6022	0,5616	0,0660	1,0516
Damian 50	f_1	5,1	0,2156	0,206	0,1856	0,1597	0,1449	0,1409	0,1289	0,1161	0,107	0,09547	0,0815	1,2972
Pomiar 50	f_2	34,2	1,081	1,011	0,9401	0,8643	0,8029	0,7394	0,6914	0,645	0,6027	0,5593	0,0659	1,0493
Domiar 57	f_1	5,1	0,2002	0,1866	0,1689	0,1508	0,1364	0,129	0,1196	0,1129	0,1013	0,09227	0,0775	1,2334
Pomiar 57	f_2	34,2	0,9661	0,9143	0,8587	0,8014	0,7418	0,6871	0,6366	0,5931	0,5518	0,5156	0,0628	0,9999

Tab. Z. 8. 2 Liczba tłumienia dwóch pierwszych częstotliwości drgań poprzecznych złożonej belki wspornikowej z warstwą polimeru o grubości 5 mm pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 1 kg).

 f_1 - częstotliwość odpowiadająca pierwszej postaci drgań [Hz];

f2 - częstotliwość odpowiadająca drugiej postaci drgań [Hz];

 a_1, a_{j+1}, \ldots - kolejne maksymalne przyspieszenia w czasie $t \text{ [m/s^2]};$

 δ - logarytmiczny dekrement tłumienia [-];

	f_1	f_2	ξ_1	ξ_2
Wartości średnie	5,1	34,20	1,292	1,055
odchylenie standardowe	0	0,0000	0,047	0,023
współczynnik zmienności	0	0,0000	0,0363	0,0222

			<i>a</i> ₁	<i>a</i> ₂	<i>a</i> ₃	a_4	<i>a</i> ₅	a_6	<i>a</i> ₇	<i>a</i> ₈	<i>a</i> 9	<i>a</i> ₁₀	δ	ζ
Domion 59	f_1	4	0,1566	0,1359	0,1115	0,1067	0,0848	0,0813	0,0807	0,0747	0,0637	0,0588	0,0979	1,5587
rolliai 58	f_2	30,4	2,1730	1,9720	1,7160	1,2990	1,2650	1,0360	0,7240	0,7152	0,5742	0,4043	0,1682	2,6779
	f_1	4	0,1131	0,1017	0,0858	0,0713	0,0643	0,0580	0,0566	0,0526	0,0473	0,0460	0,0899	1,4311
Pomiar 59	f_2	30,5	0,9795	0,8053	0,6893	0,6115	0,4967	0,4285	0,3783	0,3004	0,2642	0,2307	0,1446	2,3024
D : (0	f_1	4	0,1404	0,1275	0,1175	0,1099	0,1005	0,0969	0,0858	0,0796	0,0724	0,0665	0,0747	1,1900
Pomiar 60	f_2	30,5	1,1950	0,9633	0,8043	0,7483	0,5971	0,5095	0,4635	0,3704	0,3250	0,2877	0,1424	2,2675
Domion 61	f_1	4	0,1495	0,1338	0,1170	0,1064	0,1043	0,0978	0,0865	0,0808	0,0742	0,0724	0,0725	1,1550
Poliliar of	f_2	30,7	1,2970	1,0760	0,9277	0,8162	0,6688	0,6010	0,5301	0,4190	0,3900	0,3484	0,1314	2,0931
Domiar 62	f_1	4	0,1562	0,1402	0,1143	0,1081	0,0999	0,0995	0,0910	0,0796	0,0795	0,0700	0,0803	1,2781
Folliai 02	f_2	30,7	1,2830	1,0980	0,9342	0,8258	0,7024	0,5962	0,5258	0,4449	0,3852	0,3379	0,1334	2,1245
Domiar 62	f_1	4	0,1391	0,1332	0,1254	0,1084	0,0988	0,0976	0,0938	0,0830	0,0760	0,0635	0,0784	1,2476
rolliar 03	f_2	30,8	1,0260	0,8982	0,7763	0,6538	0,5850	0,5042	0,4203	0,3841	0,3240	0,2624	0,1364	2,1713
Legenda i	obja	iśnieni	ia:											

Tab. Z. 8. 3 Liczba tłumienia dwóch pierwszych częstotliwości drgań poprzecznych złożonej belki wspornikowej z warstwą polimeru o grubości 5 mm pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 2,5 kg).

 f_1 - częstotliwość odpowiadająca pierwszej postaci drgań [Hz];

f2 - częstotliwość odpowiadająca drugiej postaci drgań [Hz];

 a_1, a_{j+1}, \dots - kolejne maksymalne przyspieszenia w czasie $t \text{ [m/s^2]};$

 δ - logarytmiczny dekrement tłumienia [-];

	f_1	f_2	ξ_1	ξ_2
Wartości średnie	4	30,60	1,310	2,273
odchylenie standardowe	0	0,1095	0,109	0,152
współczynnik zmienności	0	0,0036	0,0836	0,0667

			<i>a</i> ₁	<i>a</i> ₂	<i>a</i> ₃	a_4	<i>a</i> ₅	a_6	<i>a</i> ₇	a_8	<i>a</i> 9	<i>a</i> ₁₀	δ	ξ
Pomiar 65	f_1	3,5	0,0891	0,0787	0,0674	0,0661	0,0622	0,0512	0,0487	0,0412	0,0389	0,0376	0,0863	1,3749
	f_2	31,8	0,5103	0,4627	0,3874	0,3253	0,3038	0,2807	0,2441	0,2080	0,1839	0,1695	0,1102	1,7550
Domion 66	f_1	3,5	0,1164	0,1109	0,0967	0,0844	0,0723	0,0696	0,0681	0,0647	0,0588	0,0512	0,0821	1,3078
i onnai oo	f_2	31,8	0,8959	0,6623	0,6359	0,6242	0,5619	0,4651	0,4125	0,3932	0,3526	0,3049	0,1078	1,7163
Pomiar 67	f_1	3,5	0,0910	0,0828	0,0754	0,0680	0,0640	0,0600	0,0543	0,0525	0,0493	0,0425	0,0762	1,2131
	f_2	31,9	0,4812	0,4369	0,3658	0,3271	0,3191	0,2873	0,2370	0,2083	0,1906	0,1656	0,1067	1,6986
Domine 69	f_1	3,5	0,0759	0,0684	0,0653	0,0585	0,0556	0,0538	0,0469	0,0451	0,0378	0,0287	0,0972	1,5478
Folillar 08	f_2	31,9	0,5753	0,5436	0,4688	0,4008	0,3797	0,3523	0,2992	0,2565	0,2358	0,2106	0,1005	1,6002
Domiar 60	f_1	3,5	0,0748	0,0652	0,0621	0,0562	0,0547	0,0481	0,0448	0,0407	0,0380	0,0326	0,0831	1,3231
Pomiar 69	f_2	32	0,5577	0,5203	0,4466	0,3859	0,3678	0,3385	0,2830	0,2474	0,2252	0,1995	0,1028	1,6370
Pomiar 70	f_1	3,5	0,0879	0,0847	0,0776	0,0682	0,0665	0,0625	0,0543	0,0510	0,0493	0,0440	0,0692	1,1019
Pomiar 70	f_2	32	0,5052	0,4605	0,4026	0,3799	0,3535	0,3004	0,2584	0,2309	0,2028	0,1747	0,1062	1,6909

Tab. Z. 8. 4 Liczba tłumienia dwóch pierwszych częstotliwości drgań poprzecznych złożonej belki wspornikowej z warstwą polimeru o grubości 5 mm pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 3,5 kg).

 $f_{\rm l}$ - częstotliwość odpowiadająca pierwszej postaci drgań [Hz];

f2 - częstotliwość odpowiadająca drugiej postaci drgań [Hz];

 a_1, a_{j+1}, \dots - kolejne maksymalne przyspieszenia w czasie $t \text{ [m/s^2]};$

 δ - logarytmiczny dekrement tłumienia [-];

	f_1	f_2	ξ_1	ξ_2
Wartości średnie	3,5	31,90	1,311	1,683
odchylenie standardowe	0	0,0632	0,107	0,039
współczynnik zmienności	0	0,0020	0,0813	0,0234

			<i>a</i> ₁	<i>a</i> ₂	<i>a</i> ₃	<i>a</i> ₄	<i>a</i> ₅	<i>a</i> ₆	<i>a</i> ₇	<i>a</i> ₈	<i>a</i> 9	<i>a</i> ₁₀	δ	ξ
	f_1	3,1	0,0710	0,0559	0,0532	0,0459	0,0395	0,0371	0,0316	0,0304	0,0257	0,0239	0,1089	1,7349
Pomiar 72	f_2	32,6	0,4786	0,4559	0,4046	0,3717	0,3361	0,3040	0,2714	0,2448	0,2241	0,2027	0,0859	1,3681
Pomiar 73	f_1	3,1	0,0520	0,0412	0,0402	0,0342	0,0297	0,0269	0,0230	0,0197	0,0189	0,0150	0,1240	1,9749
	f_2	32,6	0,4924	0,4232	0,3939	0,3563	0,3153	0,2800	0,2584	0,2275	0,2105	0,1900	0,0952	1,5163
Pomiar 74	f_1	3,1	0,0628	0,0493	0,0485	0,0400	0,0378	0,0319	0,0279	0,0256	0,0226	0,0191	0,1192	1,8978
T Olillar 74	f_2	32,6	0,4385	0,4120	0,3675	0,3374	0,3051	0,2727	0,2396	0,2232	0,1976	0,1819	0,0880	1,4011
Pomiar 75	f_1	3,1	0,0713	0,0688	0,0566	0,0522	0,0463	0,0404	0,0363	0,0312	0,0275	0,0244	0,1073	1,7079
Tonna 75	f_2	32,6	0,4146	0,3437	0,3294	0,2927	0,2583	0,2358	0,2100	0,1906	0,1720	0,1589	0,0959	1,5271
Pomiar 76	f_1	3	0,0972	0,0876	0,0828	0,0775	0,0689	0,0633	0,0586	0,0530	0,0488	0,0450	0,0770	1,2256
Tollia 70	f_2	32,4	0,2098	0,1547	0,1304	0,1267	0,1108	0,0867	0,0839	0,0813	0,0767	0,0671	0,1140	1,8160
Pomiar 77	f_1	3	0,0580	0,0568	0,0549	0,0490	0,0456	0,0432	0,0370	0,0356	0,0340	0,0250	0,0842	1,3413
	f_2	32,4	0,7359	0,6882	0,6278	0,5950	0,5435	0,5010	0,4589	0,4136	0,3788	0,3384	0,0777	1,2370
Logondo i obj		onio												

Tab. Z. 8. 5 Liczba tłumienia dwóch pierwszych częstotliwości drgań poprzecznych złożonej belki wspornikowej z warstwą polimeru o grubości 5 mm pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 5 kg).

f1 - częstotliwość odpowiadająca pierwszej postaci drgań [Hz];

f2 - częstotliwość odpowiadająca drugiej postaci drgań [Hz];

 a_1, a_{j+1}, \ldots - kolejne maksymalne przyspieszenia w czasie $t \text{ [m/s}^2]$;

 δ - logarytmiczny dekrement tłumienia [-];

	f_1	f_2	ξ_1	ξ_2
Wartości średnie	3,07	32,53	1,647	1,478
odchylenie standardowe	0	0,0730	0,213	0,139
współczynnik zmienności	0	0,0022	0,1292	0,0943

			<i>a</i> ₁	<i>a</i> ₂	<i>a</i> ₃	<i>a</i> ₄	<i>a</i> ₅	a_6	<i>a</i> ₇	a_8	<i>a</i> 9	<i>a</i> ₁₀	δ	٩Ç
Domion 70	f_1	2,8	0,0632	0,0498	0,0463	0,0433	0,0377	0,0315	0,0295	0,0258	0,0230	0,0215	0,1081	1,7212
i onnai 79	f_2	32	1,0560	0,9835	0,9127	0,8455	0,7869	0,7353	0,6680	0,6151	0,5430	0,5022	0,0743	1,1835
Domior 90	f_1	2,8	0,0514	0,0444	0,0400	0,0391	0,0360	0,0310	0,0306	0,0281	0,0264	0,0207	0,0911	1,4503
Foliliai 80	f_2	32,1	0,8070	0,7523	0,7032	0,6455	0,6085	0,5617	0,5164	0,4694	0,4324	0,3879	0,0733	1,1665
Pomiar 81	f_1	2,8	0,0583	0,0476	0,0451	0,0413	0,0397	0,0378	0,0348	0,0315	0,0300	0,0236	0,0902	1,4371
	f_2	32,1	0,8669	0,8048	0,7598	0,6962	0,6558	0,6019	0,5564	0,5043	0,4642	0,4176	0,0730	1,1631
Domion 92	f_1	2,8	0,0625	0,0554	0,0473	0,0426	0,0380	0,0374	0,0339	0,0298	0,0275	0,0240	0,0958	1,5260
Poliliar 82	f_2	32,1	0,9393	0,8616	0,8204	0,7474	0,7078	0,6494	0,6025	0,5481	0,5033	0,4545	0,0726	1,1560
Domion 92	f_1	2,8	0,0610	0,0534	0,0479	0,0426	0,0411	0,0387	0,0348	0,0338	0,0318	0,0251	0,0889	1,4157
Poliliar 85	f_2	32,1	0,8938	0,8229	0,7813	0,7104	0,6687	0,6157	0,5682	0,5170	0,4787	0,4309	0,0730	1,1618
Pomiar 84	f_1	2,8	0,0576	0,0510	0,0464	0,0452	0,0414	0,0362	0,0333	0,0291	0,0287	0,0244	0,0860	1,3689
	f_2	32,1	0,8102	0,7370	0,7088	0,6409	0,6061	0,5562	0,5166	0,4665	0,4338	0,3885	0,0735	1,1704

Tab. Z. 8. 6 Liczba tłumienia dwóch pierwszych częstotliwości drgań poprzecznych złożonej belki wspornikowej z warstwą polimeru o grubości 5 mm pod dodatkowym obciążeniem (odważnik o masie 6 kg).

 $f_{\rm l}$ - częstotliwość odpowiadająca pierwszej postaci drgań [Hz];

f2 - częstotliwość odpowiadająca drugiej postaci drgań [Hz];

 a_1, a_{j+1}, \ldots - kolejne maksymalne przyspieszenia w czasie $t \text{ [m/s^2]};$

 δ - logarytmiczny dekrement tłumienia [-];

	f_1	f_2	ξ_1	ξ_2
Wartości średnie	2,8	32,08	1,487	1,167
odchylenie standardowe	0	0,0289	0,089	0,007
współczynnik zmienności	0	0,0009	0,0599	0,0057